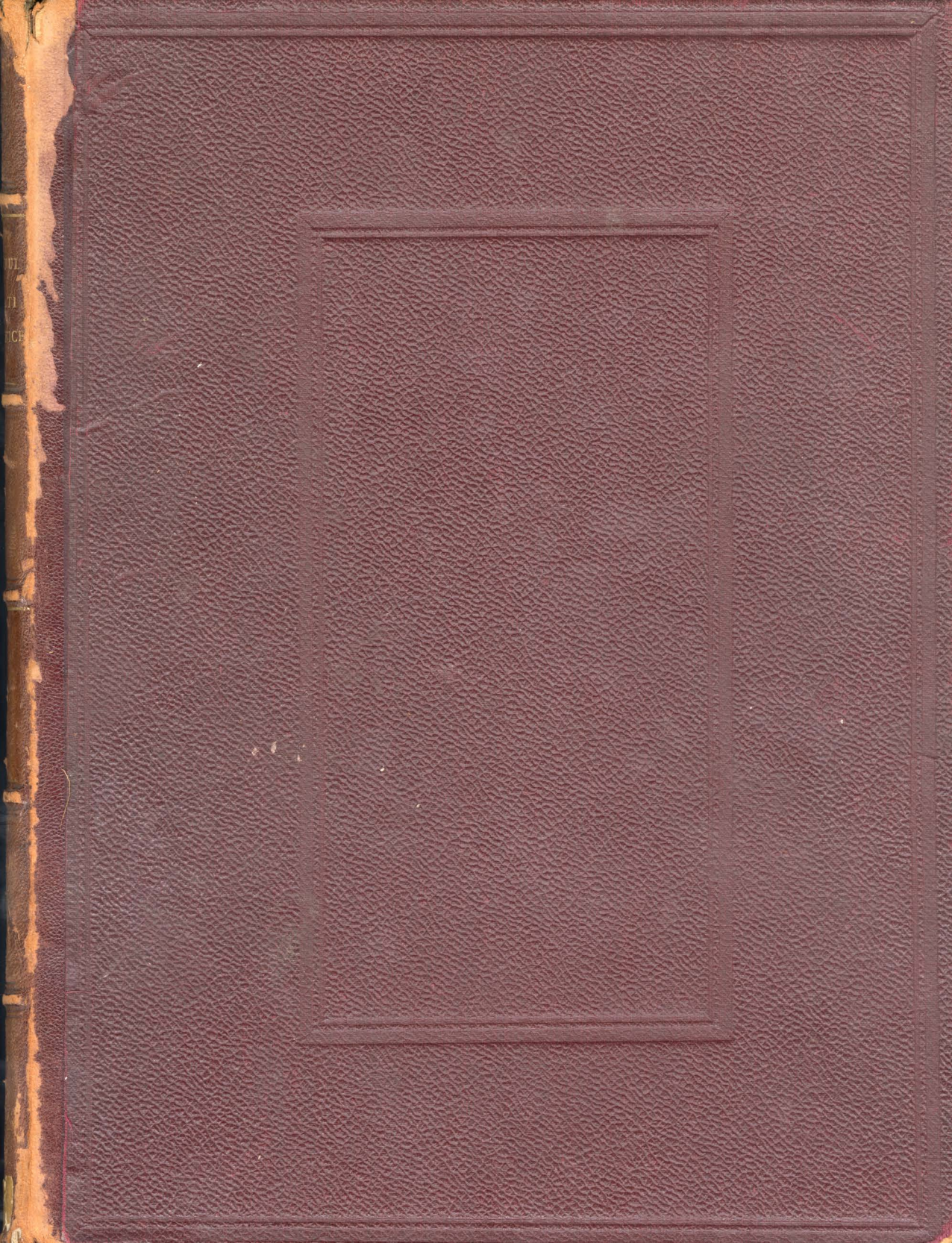
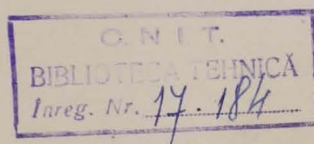
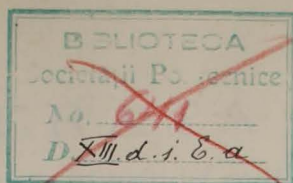






c: 2.10.1
cl: 06.05.00

BIBLIOTECA
Asociația Generală a Inginerilor din România
Nr. Inv. 17184
Locul



E R A T A

la articolul „Calculul grafic al grindei continue” de A. Maltensky

Pag.	Colónă	Linia	IN LOC DE	A SE CITI
422	1	14	B, B'	B ₁ B' ₁
"	"	17	C, C'	C ₁ C' ₁
"	2	7	d, și dr	d ₁ și d ₂
"	"	12	A, a B	A ₁ a B
"	"	13	N	λ
423	1	1	B cu N	β cu λ
"	"	2	A, D, punctul T	A ₁ D ₁ punctul J ₁
"	"	6	D ₂ D ₃	D ₂ D ₃
"	2	10	T ₃ l	J ₃
425	1	5	T	J
427	2	7	$p = \frac{1}{3}$	$\beta = \frac{1}{3}$
428	1	din urmă	A ₁	A ₁
"	2	5	A ₁ și A ₃	A ₂ și A ₃
"	"	6	A ₁	A ₁
"	"	7	A ₂	A ₂
"	"	8	A ₃	A ₃

Literele J₁ J₂ J₃ J₄ din figura 5 sunt însemnate în text cu T₁ T₂ T₃ T₄

Pag.	Colónă	Nota	Linia	IN LOC DE	A SE CITI
419	2	1	3	$P = \frac{S - \frac{1}{2}}{1 + VS - s^2}$	$P = \frac{S \cdot \frac{1}{2}}{1 + VS \cdot s^2}$
421	1	2	8	CC' = N	CC' = λ
"	"	"	"	N	λ
"	2	"	15	Y	y
422	"	1	6	l ₁ l ₂	l ₁ și l ₂
"	"	"	7	$\frac{l_1}{3} = \frac{l_2}{3}$	$\frac{l_1}{3} + \frac{l_2}{3}$
423	"	2	2	A ₃	A ₃
426	"	1	"	Bx = Bl	Bx = βl
"	"	"	7	X, C, B, C,	X ₁ C ₁ B ₁ C ₁
"	"	"	9	B, C, X, = f ₁	B ₁ C ₁ X ₁ = f ₁
"	"	"	10	B, X, F = f ₂	B ₁ X ₁ F = f ₂
"	"	"	17	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2} \beta l$
"	"	"	"	$I M \beta = \frac{1}{ah} \left(\frac{1}{3} (1 + \beta) l f_1 + \frac{1}{1} l f_2 \right)$	$I M \beta = \frac{1}{ah} \left(\frac{1}{3} (1 + \beta) l f_1 + \frac{1}{2} \beta l f_2 \right)$
"	"	"	"	II Mb =	II Mc =
"	"	"	ultima	Ex,	Ex ₁

PASSERELA

DIN STAȚIA PLOIESCI

GRINDA CONTINUA CU 3 DESCHIDERI DE 16^m; 22^m; 16^m

NOTE DE CALCUL

Dispozițiuni generale.

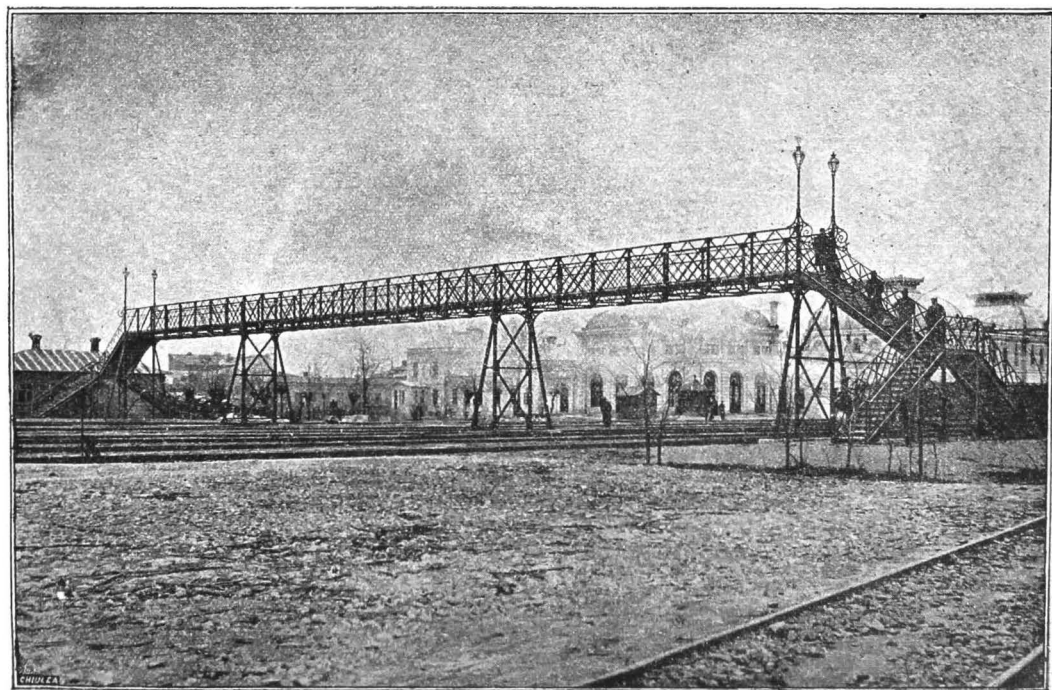
Passerela ce s'a construit în stația Ploiesci este formată dintr'un tablier metalic susținut prin pile metalice. La extremități sunt prevădute scări.

Tablierul metalic continuu se compune din 3 travee : cele extreme de 16^m deschidere din axa în axa reazemelor, iar cea din mijloc de 22^m. Grindile sunt grinzi drepte, sistem triangulațiune dublă cu montanți comuni. Bare suplimentare sunt adoptate

pentru a forma parapet. Înălțimea grindilor este de 2^m.

În traveele extreme grindile sunt împărțite în câte 8 panouri de câte 2^m, iar în cea intermediară grindile sunt împărțite în 11 panouri de câte 2^m fiecare.

Distanța în plan între axele grindilor este de 2^m iar înălțimea de la nivelul șinelor până la nivelul pardoselei passerelei este de 6^m.



A) Grinda principală

Forma și dimensiunile grinzilor principale sunt arătate în crochiul următor :

fig. 1.

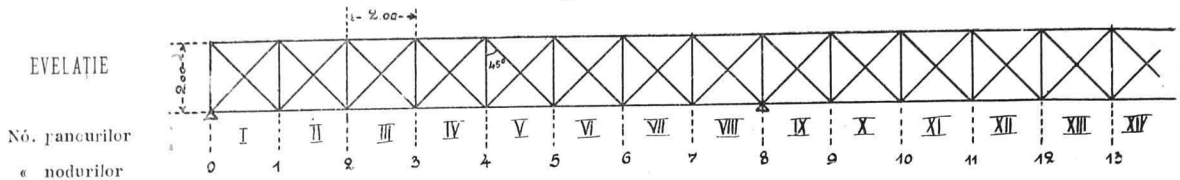
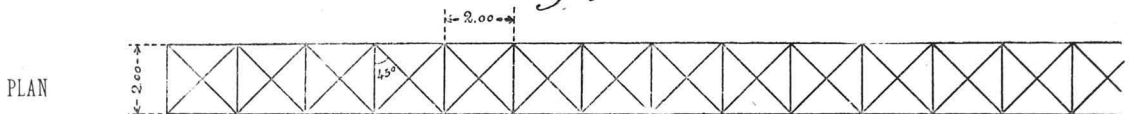


fig. 2.



Calcul eforturilor

Greutatea permanentă admisă este :
 pentru traveele extreme 200 kgr. m. c. p. o grindă
 " " intermediare 250 kgr. " "
 Supra încărcarea p. a fost luată 400 kgr. m² ceea
 ce dă 400 kgr. m. c. pentru o grindă.

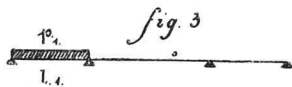
a) Eforturi in semele.

Pentru a obține eforturile în semele s'a început
 prin a se afla momentele pe reazem.

Momentele pe reazem rezultând dintr'o combi-

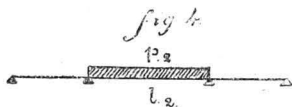
națiune oare-care de travee încărcate, au fost ob-
 ținute calculând succesiv (cu ajutorul formulelor
 ce urmează) toate momentele pe reazeme provo-
 cate prin încărcarea aplicată la fie-care travee iso-
 lat și reunind toate rezultatele într'un tablou a fost
 destul a aduna algebricește valorile tabloului ce
 corespund la combinațiunea de travee încărcată
 aleasă.

Momentele pe reazeme provocate de încărcarea
 aplicată la fie-care travee isolat sunt date de for-
 mulele următoare :



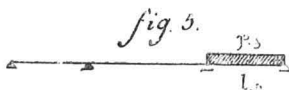
$$M_1 = - \frac{\beta_2}{\beta_3} \frac{P_1 l_1^2}{4}$$

$$M_2 = - \frac{1}{\beta_3} \frac{P_1 b^2}{4}$$



$$M_1 = \frac{1 + \beta_2}{1 - \alpha_2 \beta_2} \frac{P_2 l_2^2}{4}$$

$$M_2 = \frac{1 + \alpha_2}{1 - \alpha_2 \beta_2} \frac{P_2 b_2^2}{5}$$



$$M_1 = - \frac{1}{\alpha_3} \frac{P_3 l_3^2}{4}$$

$$M_2 = - \frac{\alpha_2}{\alpha_3} \frac{P_3 l_3^2}{4}$$

în care :

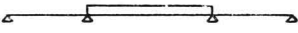
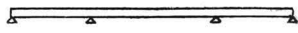
$$\alpha_2 = -2 \left(1 + \frac{l_1}{l_2}\right) = \beta_2 \quad \alpha_3 = -\frac{l_2}{l_3} - 2 \left(1 + \frac{l_2}{l_3}\right) \alpha_2 = \beta_3$$

Pentru cazul de față :

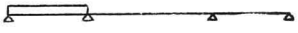
$$\alpha_2 = \beta_2 = -3,4545 \quad \alpha_3 = \beta_3 = +15,034,$$

Rezultatul calculului sunt coprinse în tablourile
 următoare :

1. Momente pe reazeme, datorite greutății permanente

INCĂRCĂRI	MOMENTE PE REAZEME	
	M. 1	M. 2
fig 6. 	tm + 2,954	tm - 0.851
fig 7. 	+ 6.791	+ 6.791
fig 8. 	- 0.851	+ 2.941
fig 9. 	+ 8.881	+ 8.881

2. Momente pe reazeme, datorite greutății mobile

fig 10. 	tm + 5,883	tm - 1.703
fig 11. 	+ 10.866	+ 10.866
fig 12. 	- 1.703	+ 5.883

3. Momente totale pe reazeme pentru toate combinațiunile

INCĂRCĂRI	MOMENTE PE REAZEME	
	M ₁	M ₂
fig. 13. 	tm + 25.630	+ 18.044
fig. 14. 	- 18.044	+ 25.044
fig. 15. 	+ 13.061	+ 13.061
fig. 16. 	+ 19.747	+ 10.747
fig. 17. 	+ 7.178	+ 14.764
fig. 18. 	+ 14.764	+ 7.178

Punctele de inflexiune.

În prima (și a III-a) traveia depărtarea acestui punct de reazimul 1 este :

$$v = \frac{\beta_2}{\beta_2 - \beta_3} \times l = 2,992$$

În traversa II-a punctele de inflexiune se găsesc de la punctele de reazem cel mai apropiat la depărtarea :

$$v = \frac{l}{1 + d_2} = 4,939$$

Având stabilit baremul general al momentelor pe reazem s'a procedat la trasarea epurei momentelor de flexiune cu ajutorul de patroane parabolice construite cu încărcările permanentă q și totală $p + q$ pentru fie-care traveie.

Luând momentele maxime și minime după epura momentelor la mijlocul fie-cărui panou și divizând prin înălțimea grindei s'a obținut eforturile în semela superioară și inferioară.

Rezultatele calculului sunt coprinse în tabloul următor :

4. Eforturi in Semele

No. panourilor	MOMENTE MAXIME LA MIJLOCUL PANOURILOR		Înălțimea grindii	EFORTURI IN SEMELE				OBSERVAȚIUNI
				SEMELA SUPERIOARA		SEMELA INFERIOARA		
	Maxime	Minime		Maxim	Maxim	Minim	Minim	
TRAVEIA I-a								
	tm	tm	2 ^m .000	tn	tn	tn	tn	
I	— 4.0	— 0.3		— 2.0	— 0.15	+ 2.00	+ 0.15	— Mom. negative
II	— 9.5	— 0.24		— 4.75	— 0.12	+ 4.75	+ 0.12	+ „ positive
III	— 12.5	+ 0.7		— 6.25	+ 0.35	+ 6.25	— 0.35	— Efort de compres.
IV	— 13.6	+ 2.4		— 6.80	+ 1.20	+ 6.80	— 1.20	+ „ „ tensiune
V	— 11.7	+ 4.9		— 5.85	+ 2.45	+ 5.85	— 2.45	
VI	+ 8.30	— 7.7		+ 4.15	— 3.85	— 4.15	+ 3.85	
VII	+ 12.3	— 1.4		+ 6.15	— 0.7	— 6.15	+ 0.7	
VIII	+ 19.4	+ 4.9	+ 9.7	+ 2.45	— 9.7	— 2.45		
TRAVEIA II-a								
IX	+ 18.9	+ 4.8	2 ^m .000	+ 9.45	+ 2.4	— 9.45	— 2.4	
X	+ 8.2	— 1.0		+ 4.1	— 0.5	— 4.1	+ 0.5	
XI	— 7.8	+ 2.4		— 3.9	+ 1.5	+ 3.9	— 1.2	
XII	— 14.2	+ 2.1		— 7.1	+ 1.05	+ 7.1	— 1.05	
XIII	— 18.2	+ 0.5		— 9.1	+ 0.25	+ 9.1	— 0.25	
XIV	— 19.4	— 0.0		— 9.7	— 0.0	+ 9.7	— 0.0	

b) Eforturi in diagonale.

Eforturile in diagonale au fost calculate cu ajutorul formulei :

$$D = \frac{1}{2} V \sec \alpha.$$

V e efortul tranșant în panoul considerat.
 α unghiul ce face diagonala cu verticala.

1) Eforturile tranșante datorite greutății permanente au fost obținute prin ajutorul formulei :

$$V = \frac{M_o - M'_o}{l} + (V_x)q \text{ unde :}$$

M_o și M'_o sunt momentele pe reazemile extreme traveei considerate, iar $(V_x) q = q (\frac{l}{2} - a)$ efortul tranșant ce ar avea loc în secțiunea ce se consideră, dacă traveia despre care e vorba ar fi simplu rezemată;

q greutatea permanentă pe m. c.

l, lungimea traveiei.
a, distanța de la reazemul din stânga până la
secțiunea considerată;

Resultatul calculului este soprins in tabloul următor :

5. Eforturi în diagonale, datorite greutății permanente

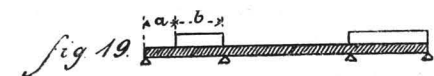
No. diagona ei	$\frac{M_o - M'_o}{l}$	$(V_x)_2$	V Efort. transant datorit greutatei permanente	EFORTURI ÎN			
				DIAGON · LE \		DIAGONALE /	
				Tensiune	Compres	Tensiune	Compres
TRAVEIA I-a							
	td	tn	tn	tn			
I	— 0.56	+ 1.4	+ 0.84	0.59			0.59
II	”	+ 1.0	+ 0.44	0.31			0.31
III	”	+ 0.6	+ 0.04	0.03			0.03
IV	”	+ 0.2	— 0.36		0.25	0.25	
V	”	— 0.2	— 0.76		0.54	0.24	
VI	”	— 0.6	— 1.16		0.82	0.82	
VII	”	— 1.0	— 1.56		1.10	1.10	
VIII	”	— 1.4	— 1.96		1.39	1.39	
TRAVEIA II-a							
IX	0.00	+ 2.5	+ 2.50	1.77			1.77
X	”	+ 2.00	+ 2.00	1.41			1.41
XI	”	+ 1.50	+ 1.50	1.06			1.06
XII	”	+ 1.00	+ 1.00	0.71			0.71
XIII	”	+ 0.50	+ 0.50	0,35			0.35
XIV	”	+ 0.00	+ 0.00	0.00			0.00

Sec a = 1.413

Sec a = 1.413

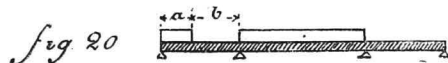
Reacțiunea primului reazem este 1.05
" reazemul al II-lea este 4.91

2) Eforturile tranșante maxime și minime datorite greutatei totale, corespunde la încercările arătate în crochiurile următoare :

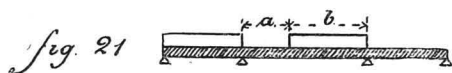


Eforturi tranșante maxime

in traveia I^a

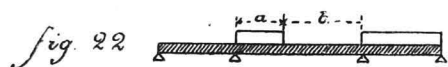


" " minime



" " maxime

in traveia II^a



" " minime

Efortul tranșant a fost calculat prin formula :

$$V = \frac{M_o - M'_o}{l} + (V_x) q + (V_a) p.$$

M_o și M'_o sunt momentele pe reazemele alăturate traveiei considerate și provenite din încărcarea per-

manentă și supra-încărcarea constantă, $(V_x)q$ efortul tranșant datorit greutății permanente și care ar avea loc dacă traveia considerată ar fi simplu rezemată. $(V_a)p$ efortul tranșant datorit supra-încărcării mobile din traveia considerată și care este dată prin următoarele formule :

In traveia I-a în cazul 1, $(V_a)p = \frac{+pb^2}{2l} \left[1 - \frac{1}{2\nu} \left(1 + \frac{a}{l} \right)^2 \right]$, $\nu = -\frac{\beta_3}{\beta^2}$

" " " " 2. $(V_a)p = \frac{-pb^2}{2l} \left[1 + \frac{1}{2\nu} \left(2 - \frac{a^2}{l^2} \right)^2 \right]$

" " II-a " 3, $(V_a)p = \frac{+pb^2}{2l} \left[\frac{1 - (V+1) \frac{a^2}{l^2} - \frac{\nu - \nu}{2} \left(1 + \frac{a}{p} \right)^2}{\mu \nu - 1} \right]$, $V = -\frac{\beta_2}{\beta_1}$

" " " " 4, $(V_a)p = \frac{-pa^2}{2l} \left[\frac{1 - (\mu + 1) \frac{b^2}{l^2} + \frac{\nu - \mu}{2} \left(1 + \frac{b}{p} \right)^2}{\mu \nu - 1} \right]$, $\mu = -\frac{\alpha_2}{\alpha_1}$

p . este supra-încărcarea mobilă pe m. c.

Pentru cazul nostru :

In cazul 1 și 2 : $\frac{-1}{2\nu} = 0,11489$.

In cazul 3 și 4 $\nu = +4,4545 = \mu$.

Resultatele sunt coprinse în tabloul ce urmează :

6. Eforturi in diagonale datorite greutatei totale

No. panourilor	Constanta $\frac{M_o - M'_o}{l}$	Încărcarea perm. în traveia izolată $(V_x)_q$	Încărcarea mobilă în traveia considerată $(V_a)_p$	Efortul tranșant total V	EFORTURI ÎN				OBSERVAȚIUNI
					DIAGONALE \		DIAGONALE /		
					Tensiune	Compr:	Tensiune	Compr.	

fig 23. 

	tn	tn	tn	tn	tn			tn	
I	— 0.45	+ 1.40	+ 2.45	+ 3.40	2.40			2.40	
II	"	+ 1.00	+ 1.77	+ 2.32	1.64			1.64	
III	"	+ 0.60	+ 1.21	+ 1.36	0.96			0.96	
IV	"	+ 0.20	+ 0.77	+ 0.52	0.37			0.37	
V	"	— 0.20	+ 0.44	— 0.21		0.15	0.15		
VI	"	— 0.60	+ 0.21	— 0.84		0.59	0.59		
VII	"	— 1.00	+ 0.07	— 1.38		0.98	0.98		
VIII	"	— 1.40	+ 0.007	— 1.84		1.30	1.30		

fig 24. 

I	— 1.23	+ 1.40	— 0.02	+ 0.15	0.11			0.11	
II	"	+ 1.00	— 0.14	— 0.37		0.26	0.26		
III	"	+ 0.60	— 0.38	— 1.01		0.71	0.71		
IV	"	+ 0.20	— 0.74	— 1.77		1.25	1.25		
V	"	— 0.20	— 1.21	— 2.64		1.87	1.87		
VI	"	— 0.60	— 1.78	— 3.61		2.55	2.55		
VII	"	— 1.00	— 2.44	— 4.67		3.30	3.30		
VIII	"	— 1.40	— 3.18	— 4.81		4.11	4.11		

Reacțiunea primului reazem este 3^{tn}.98
" reazemului II este 14^{tn}.00

No. panourilor	Constanta $\frac{M_o - M'_o}{l}$	Încărcarea nurm.in tra- veia izolata $(V_x)_q$	Încărcarea moblă în traveia considerată $(V_o)_p$	Efortul transant total V	E F O R T U R I I N				OBSERVAȚIUNI
					DIAGONALE \		DIAGONALE /		
					Tensiune	Compr.	Tensiune	Compr.	

fig 25 

IX	+ 0.34	+ 2.50	+ 4.01	+ 6.85	4.84			4.84	
X	"	+ 2.00	+ 3.26	+ 5.60	3.96			3.96	
XI	"	+ 1.50	+ 2.57	+ 4.41	3.12			3.12	
XII	"	+ 1.00	+ 1.96	+ 3.30	2.33			2.33	
XIII	"	+ 0.50	+ 1.43	+ 2.27	1.60			1.60	
XIV	"	+ 0.00	+ 0.99	+ 1.33	0.94			0.94	

fig 26. 

IX	- 0.34	+ 2.50	- 0.006	+ 2.15	1.52			1.52	
X	"	+ 2.00	- 0.06	+ 1.60	1.13			1.13	
XI	"	+ 1.50	- 0.17	+ 0.99	0.70			0.70	
XII	"	+ 1.00	- 0.36	+ 0.30	0.21			0.21	
XIII	"	+ 0.50	- 0.63	- 0.47		0.33	0.33		
XIV	"	+ 0.00	- 0.99	- 1.33		0.94	0.94		

c) Eforturi în montanți

1) Efortul axial în montanții extremi după pilele extreme este egal cu $\frac{1}{2}$ reacțiunii și anume:

Reacțiunea datorită greutății proprii = 1^m,05

" " " totale = 3.98

Efort în montant datorit greutății perm = 0.50 (compr).

Efort în montant datorit greutății totale = 1.99 (compr).

Momentul de flexiune produs de vânt ca acțiune directă este:

$$M = 0.08 + 1.60 = 12,80$$

0.08 fiind forța aplicată la nodul superior.

2) Efortul axial în mantanți după pilele intermediare este egal cu jumătatea reacțiunii pe pilă și anume:

Efort din greutatea permanentă 2^m.45 (compr).

" " " totală 7,00 "

Momentul de flexiune produs de vânt ca acțiune directă este:

$$M = 0.16 + 1.60 + 25.00 \text{ tn. cm.}$$

$$0.16 = \text{torța aplicată la nodul superior.}$$

3) Efortul axial în montanți intermediari este egal eu jumătatea reacțiunii unei antretuoase și anume:

$$\text{Efort din greutatea permanentă } 0^{tn}.07 \text{ (tensiune)}$$

$$\text{„ „ „ totală } 0.47 \text{ „}$$

Momentu de flexiune produs de vânt este:

$$M = 0.16 \times 160 = 25.60 \text{ tn. cm.}$$

II. Secțiuni.

1) *Pisele întinse.* Au fost calculate așa ca travaliul născut în ele să nu întrecă travaliul dat de formula :

$$ta = 0.70 + 0.20 + \frac{P. \text{ min.}}{P. \text{ max.}}$$

P. min. fiind efortul minim în bara considerată.

P. max. „ „ maxim în aceeași bară.

Pentru piesele în calculul cărora se ține seamă și de efortul datorit presiunii vântului, travaliul admisibil este 1000 kgr. c. m².

Pentru piesele supuse la flexiune, limita travaliului este dată prin formula :

$$ta = 0.9 (0.70 + 0.20 \frac{P. \text{ min.}}{P. \text{ max.}})$$

2) *Pisele comprimate.* Secțiunea acestor piese a fost determinată așa că travaliul din compresiune simplă să nu întrecă limitele ce rezultă pentru fiecare piesă din form.

$$ta = 0.75 - 0.003 \frac{1}{r} \text{ când } \frac{1}{r} > 110$$

și

$$ta = 5000 \left(\frac{r}{l}\right)^2 \text{ „ } \frac{1}{r} > 110$$

în care r este raza de girație a secțiunii și l lungimea introdusă în calcul.

Când însă în determinarea secțiunii a trebuit a se considera și efortul datorit presiunii vântului, atunci s'au întrebuitat formulele :

$$ta = 0.90 - 0.0038 \frac{1}{r} \text{ când } \frac{1}{r} > 110$$

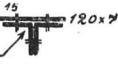
și

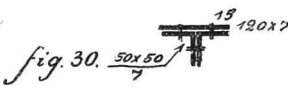
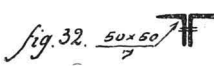
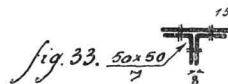
$$ta = 6000 \left(\frac{r}{l}\right)^2 \text{ „ } \frac{1}{r} > 110$$

3) *Niturile.* Travaliul admis pentru nituri este 0,9 din acela al piesei ce leagă.

Secțiunile semelelor

1) Secțiunile semelei superioare

No. panner.	EFORT		P R O F I L	SECȚIUNEA		Momente de inerție I	Rasa de girație r.	Traval. admisibil ta	Traval. existent te	Observațiuni
	Max.	Minim.		Brută	Netă					
T R A V E I A I										
I	^{tn} -2.00	-0.15	<i>fig. 27.</i> $\frac{50 \times 50}{7}$ 	cm. 2 13.0	cm. 2 10.9	73.6	2.6	rn. cm. 2 0.52	tn. cm. 2 0.18	$\lambda = L = 200 \text{ cm.}$
II	-4.75	-0.12		"	"	"	"	"	0.44	
III	-6.25	+0.35	<i>fig. 28.</i> $\frac{50 \times 50}{7}$ 	21.4	14.2	141.4	2.9	0.54	0.36	
IV	-6.80	+1.20		"	"	"	"	"	0.40	
V	-5.85	+2.45	<i>fig. 29.</i> $\frac{50 \times 50}{7}$ 	13.0	10.9	73.6	2.6	0.52	0.54	
VI	+4.15	-3.85		"	"	"	"	"	0.38	

No. panour	EFORT		P R O F I L	SECȚIUNE		Momente de inerție I	Rasa de girație r	Traval. admisibil ta	Traval. exfstent te	Pbservațiuni
	Max.	Minim.		Brută	Netă					
T R A V E I A I (Urmare)										
VII	+6.15	—0.70		13.0	10.9	—	—	0.68	0.56	
VIII	+9.70	+2.45		21.4	17.2	—	—	0.75	0.56	
T R A V E I A II										
IX	+9.45	+2.40		21.4	17.2	—	—	0.75	0.55	
X	—4.10	+0.50		13.0	10.9	—	—	0,68	0.38	
XI	3.90	+1.20		"	"	63.6	2.6	0.52	0.36	
IXI	—7.10	+1.05		21.4	17.2	141.4	2.9	0.54	0.41	
XIII	—3.90	+0.25		"	"	"	"	"	0.53	
XIV	—9.7	+0.00		"	"	"	"	"	0.56	

2) Secțiunile semetei inferioare.

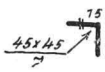
No. panourilor	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNEA		Mom. de inerție J.	Raza de girație r.	Trav. admisibil t a.	Trav. existent t e.	Observații		
	Max.	Min.		Brută	Neă							
T R A V E I A I												
I	tn. + 2.00	tn. + 0.15	<i>fig. 34.</i> 	cm 2 13.00	cm. 2 10.90	—	—	tn. cm. 2 0.72	tn. cm 2 0.18	$\Lambda = L = 200$ cm		
II	+ 4.75	+ 0.12		"	"	—	—	0.71	0.44			
III	+ 6.25	— 0.55	<i>fig. 35.</i> 	"	"	—	—	0.69	0.57			
IV	+ 6.80	— 1.20		"	"	—	—	0.66	0.62			
V	+ 5.85	— 2.45		"	"	—	—	0.62	0.54			
VI	— 4.15	+ 3.85		"	"	73.6	2.6	0.52	0.38			
VII	— 6.15	+ 0.70		"	"	21.4	17.20	141.4	2.9		0.54	0.36
VIII	— 9.7	— 2.45		"	"	"	"	"	"		0.56	

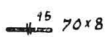
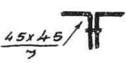
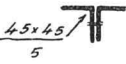
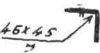
Λ = L = 200 cm.

No. panourilor	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNEA		Mon. de inerție J.	Baza de girație r.	Trav. admisibil t a.	Trav. existen. t e.	Observațiuni
	Max.	Min.		Brută	Neă					
T R A V E I A I I										
IX	- 9.45	- 2.40		21.4	17.20	141.4	2.9	0.54	0.55	
X	- 4.10	- 0.50		13.0	10.9	73.6	2.6	0.52	0.38	
XI	+ 3.90	- 1.20		"	"	—	—	0.64	0.36	
XII	+ 7.10	- 1.05		"	"	—	—	0.67	0.65	
XIII	+ 9.10	- 0.25		21.4	17.20	—	—	0.69	0.53	
XIV	+ 9.70	+ 0.00		"	"	—	—	0.70	0.56	

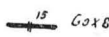
b) Secțiunile diagonalelor

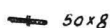
1) Diagonale \

No. panourilor	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNEA		Mom. de inerție J.	Raza de rotație T.	Trav. admisibil t a.	Trav. existen. t e	OBSERVAȚIUNI
	Max.	Min.		Brută	Netă					
T R A V E I A I										
	tn.	tn.		cm. 2	cm. 2	cm. 2		tn. cm. 2	tn. cm. 2	cm. 2
I	- 2.40	- 0.11		9.0	7.8	12.3	1.2	0.35	0.31	$\lambda = 0,5L = 142$
II	- 1.64	+ 0.52		"	"	"	"	"	0.21	"
III	- 0.96	+ 1.42		5.8	4.7	4.9	1.0	0.25	0.20	"

No. panourilor	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNE		Mom. de inerție J.	Baza de girație T.	Trav. admisibil t a.	Trav. existent. t e.	OBSERVAȚIUNI
	Max.	Min		Brută	Netă.					
T R A V E I A I (Urmare)										
IV	$\overset{\text{tn}}{+} 1.25$	$\overset{\text{tn.}}{-} 0.00$		cm. 2 4.0	cm. 2 2.8	cm. 2 0.0	—	tn.cm. 2 0.70	tn. cm. 2 0.45	cm. 2
V	$+ 1.87$	$+ 0.15$	<i>fig 42</i> 	"	"	—	—	0,72	0.67	
VI	$+ 2.55$	$+ 0.59$	<i>fig 43</i> 	4.8	3.6	—	—	0.75	0.71	
VII	$+ 3.30$	$+ 0.98$		5.6	4.4	—	—	0.76	0.75	
VIII	$+ 4.11$	$+ 1.30$	<i>fig 44.</i> 	8.0	6.8	—	—	"	0.60	
T R A V E I A II										
IX	$- 4.84$	$- 1.52$	<i>fig 45.</i> 	13.0	10.9	27.5	1.6	0.48	0.44	$\lambda = 0.5L = 142$
X	$- 3.96$	$- 1.1$	<i>fig. 46</i> 	11.6	9.5	21.4	1.5	0.47	0.42	"
XI	$- 3.12$	$- 0.70$	<i>fig. 47</i> 	8.5	7.0	15.0	1.5	0.47	0.45	"
XII	$- 2.33$	$- 0.21$	<i>fig 48</i> 	9.0	7.8	12.3	1.2	0.35	0.30	"
XIII	$- 1.60$	$+ 0.66$	<i>fig 49</i> 	"	"	"	"	"	0.21	"
XIV	$- 0.94$	$+ 0.94$		5.8	4.7	4.9	1.0	0.24	0.20	"

2) Diagonale \

No. panour	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNEA		Mom. de inerție J	Raza de girafic r.	Trav. admisibil ta.	Trav. existent te.	OBSERVAȚIUNI
	Max.	Min.		Brută	Netă					
T R A V E I A I										
I	tn. +2.4	+0.11	fig 50 	cm. 2 4.8	cm. 2 3.6	—	—	tn cm. 2 0.71	ta cm. 2 0.67	
II	+1.64	—0.00	fig. 51. 	4.0	2.8	—	—	0.70	0.59	
III	+0.96	—0.00	"	"	"	—	—	0.70	0.34	
IV	—1.25	+0.74	fig 52 	6.5	5.4	6.2	1.06	0.28	0.23	$\lambda=05 L=142^{cm?}$
V	—1.84	—0.15	fig 53 	9.0	7.8	12.3	1.2	0.35	0.24	"
VI	—2.55	—0.59	"	"	"	"	"	"	0.33	"
VII	—3.30	—0.98	fig 54. 	8.5	7.0	15.0	1.5	0.47	0.47	"
VIII	—4.11	—1.30	fig. 55 	11.6	9.5	21.4	1.5	0.47	0.43	"
T R A V E I A II										
IX	+4.84	+1.52	fig 56. 	8.80	6.4	—	—	0.76	0.76	
X	+3.96	+1.13	fig 57 	8.0	5.6	—	—	0.46	0.71	
XI	+3.12	+0.70	fig 58 	5.6	4.4	—	—	0.75	0.71	

No. panour.	E F O R T		P R O F I L	SECȚIUNEA		Mom. de inerție J	Raza de girație T.	Trav. admisibil ta.	Trav. existent te.	OBSERVAȚIUNI
	Max.	Min.		Brută	Netă					
c T R A V E I A I I										
XII	+2.33	+0.21	<i>fig. 59.</i> 	4.8	3.4	—	—	0.72	0.70	
XIII	+1.60	—0.00	<i>fig. 60</i> 	4.0	2.8	—	—	0.70	0.60	
XIV	+0.94	—0.94	<i>fig. 61</i> 	5.8	4.7	4.9	1.0	0.24	0.20	$\lambda = 06 \text{ L} = 172 \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

c) Secțiunile montanților

Montanți de la extremități. Efortul axial = 0,50 (podul neîncărcat).

Secțiunea brută $\Omega_b = 47 \text{ cm}^2, 5$, sect. netă $\Omega_n = 41 \text{ cm}^2, 8$.
Momentul de inerție $I = 469$ raza de girație $r = 3.3$.

$$\lambda = 300 \frac{\lambda}{I} = 91 \text{ Trav. admis ta} = 0,50 \text{ tn/cm}^2$$

Momentul de flexiune datorit vântului

$$M = 12,80 \text{ tn. m.}$$

Travaliul total existent

$$te = \frac{0,50}{41,8} + \frac{12,80 \times 7,4}{469} = 0,21 \text{ cm}^2$$

Montanți după pile intermediare. Efortul axial = 2^{tn}.55 (podul neîncărcat).

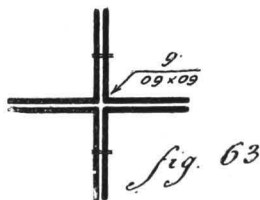
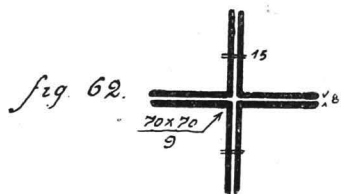
Travaliul admisibil ta = 0^{tn}.55 cm².

Moment de flexiune datorit presiunii vântului fiind:

$$M = 25,60 \text{ tn. cm.}$$

Travaliul existent total va fi:

$$te = \frac{2,45}{41,8} + \frac{25,60 \times 7,4}{469} = 0,46 \text{ cm}^2$$



Montații intermediari. Efortul axial = $0^{tn}.07$ (podul neîncărcat).

Travaliul admisibil

$$ta = 1^{tn}.000 \text{ cm}^2.$$

Pentru profilu ales avem: $I=174$, $\Omega_b=27^{cm},6^2$.

$$\Omega_n = 24 \text{ cm}^2.$$

Momentul de flexiune datorit presiunii vântului fiind $25,6 \text{ tn. m.}$

Travaliul existent total va fi:

$$te = \frac{0,07}{24} + \frac{25,6 + 6,4}{174} = 0^{tn}.94 \text{ cm}^2$$

B. Contraventuirea orizontală.

Presiunea vântului. Suprafața expusă vântului din prima grindă este $0,^{m^2}582$ pe m.c. Raportul golurilor la suprafața totală este :

$$\frac{2,000 - 0,582}{2} = 0,^{m^2} 71$$

Coeficientul de reducere pentru grinda a II-a este dar $0,73$ după circulara austriacă.

Deci suprafața totală expusă vântului (din grinzi) este :

$$0,582 \times 1,73 = 1,^{m^2} 01$$

$$\text{Se adaogă podeala } \frac{0,07 \times 1,90}{2} = 0,07$$

Suprafața totală expusă vântului 1.08 .

Passerela fiind presupusă neîncărcată și presi-

nea vântului în acest caz fiind $0,^{tn}27^{m^2}$ presiunea vântului pe m. c. de pod va fi :

$$1.08 \times 0,27 = 0,^{tn}29^{m^2}.$$

sau rotund $0,^{tn}30^{m^2}.$

Eforturi in barele contraventuirei orizontale. Diagonalele contraventurilor orizontale sunt făcute din fiare profilate calculate la tensiune.

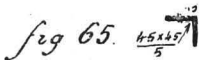
Momentele pe reazem sunt :

$$M_1 = M_2 = \frac{0,30 (16^3 + 11^3)}{4(2 \times 16 + 3 \times 22)} = 11,^{tn}3.$$

Puterile tăitoare au fost calculate (la mijlocul panourilor) cu ajutorul formulei :

$$A = \frac{M - M^1}{l} + (V_x) q \text{ aceeași ca pentru diagonalele grindei.}$$

Tabloul următor cuprinde rezultatul calculului eforturilor în diagonale și al secțiunilor

No. panourilor	$\frac{M - M'}{l}$		$(V_x)_2$	Puterea tăitoare A	Sec. α	Efort în diagonal	P R O F I L	SECȚIUNEA		Trav. admisibil	Trav. existent.	OBSERVAȚIUNI
	Brută	Netă										
T R A V E I A I												
	tn	tn.	tn.			tn.		cm. 2	cm. 2	tn. cm. 2	tn. cm. 2	
I	—0.71	+2.10	+1.39			1.97		4.25	3.50	1.00	0.56	
II	"	+1.50	+0.79			1.12		"	"	"	0.32	
III	"	+0.90	+0.19			0.27		"	"	"	0.08	
IV	"	+0.30	—0.41	1.414		0.58		"	"	"	0.17	
V	"	—0.30	—1.01			1.43		"	"	"	0.41	
VI	"	—0.90	—1.61			2.28		"	"	"	0.65	
VII	"	—1.50	—2.21			3.12		"	"	"	0.89	

No. panourilor	$\frac{M-M'}{l}$	$(V_x)_2$	Puterea tăitoare A	Sec, α	Efort în diagonal	P R O F I L	SECȚIUNEA		Trav. admisibil	Trav. existent.	OBSERVAȚIUNI
							Brută	Netă			
T R A V E I A I											
VIII	"	-2.10	-2.81		3.97	<i>fig 66</i> $\frac{45 \times 45}{4}$ 	5.81	4.76	"	0.83	
T R A V E I A II											
IX	0.00	+3.00	+3.00		4.24	<i>fig 67</i> $\frac{45 \times 45}{4}$ 	5.81	4.76	1.00	0.89	
X	"	+2.40	+2.40	1.414	3.39	<i>fig 68</i> $\frac{45 \times 45}{5}$ 	4.25	3.50	"	0.97	
XI	"	+1.80	+1.80		2.55		"	"	"	0.73	
XII	"	+1.20	+1.20		1.70		"	"	"	0.49	
XIII	"	+0.60	+0.60		0.85		"	"	"	0.24	
XIV	"	+0.00	+0.00		0.00		"	"	"	0.00	

Reacțiunea primului reazem est 1^{ta},69
 " reazemului II-a 6,40

C) Grinzile transversale

Grinzile transversale sunt acționate de următoarele forțe:

- Greutatea permanentă, și
- " accidentală

sau în cazul când se consideră vântul

- Greutatea permanentă, și
- Presiunea vântului.

Reacțiunea datorită greutății permanente este 0^{ta},07

" " " accidentală " 0, 40

" " " totale " 0, 47

Momentul de flexiune maxim.greut. permanente este

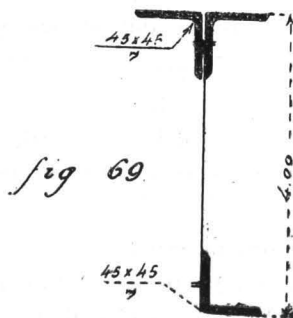
$$M = 3,5 \text{ tn. cm.}$$

Momentul de flexiune maxim datorit greutății totale este:

$$M = 23.5 \text{ tn. cm}^2.$$

Travaliul admisibil este:

$$I_a = 0,9 \left(0,7 + \frac{3,3}{23,5} 0,2 \right) = 0^{ta},65 \text{ cm}^2$$



Momentul de inerție

$$I = 4512 \text{ cm}^4 \frac{I}{u} = 172$$

Travaliul existent (la tensiune)

$$te = 0^{\text{m}},13 \text{ cm}^2$$

Dacă considerăm și compresiunea produsă de presiunea volumului, vom avea:

Compresiunea maximă datorită ventului pentru antrețuasa pilei este $6^{\text{m}},4$.

Momentul de flexiune datorit greutății permanențe

$$M = 3^{\text{m}},5 \text{ cm}.$$

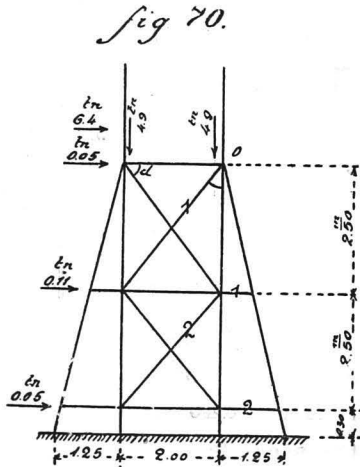
Momentul de inerție minimum al cornișei inferioare este $4^{\text{cm}},5^2$.

Raza de girație $r = 0,8$.

Travaliul admisibil $ta = 0^{\text{m}},71 \text{ cm}^2$

„ existent total (în corniera interioară) este

$$te = \frac{6.4}{3 \times 5.1} - \frac{3.5}{183} = 0^{\text{m}},239 \text{ cm}^2$$



Pilele.

Calculul pilelor intermediare. Reacțiunea reazemului datorită greutății proprii este $4^{\text{m}},9$, iar cea datorită greutății totale este 14^{m} .

Efortul în montanți datorit greutății totale (fără vent) este 14^{m} (compresiune).

Efortul în montanți datorit greutății proprii este $4^{\text{m}},9$ (compresiune).

Efortul maxim în montanți (cu vent) este :

$$3.2 \times \frac{5.3}{\sqrt{5.44^2 - 5.3^2}} - 4.9 = 8.7 \text{ tensiune în montantul din dreapta.}$$

și

$$- 3.2 \times \frac{5.3}{\sqrt{5.44^2 - 5.3^2}} - 4.9 = -18.5 \text{ compresiune în montantul din stânga.}$$

Efortul maxim în proptele este :

$$3.2 \times \frac{5.44}{\sqrt{5.44^2 - 5.3^2}} = 13.9 \text{ tensiune pentru proptea din stânga și compresiune pentru cea din dreapta.}$$

Efortul în diagonale este :

În diagonalele 1 $P = 6.45 \sec \alpha = 10.3$ tensiune.

„ „ 2 $P = (6.45 + 0.11) \sec \alpha = 10.5$ tensiune.

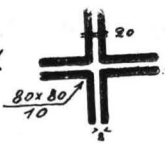
Efortul în orizontale este :

În orizontala 0 $3.2 + 0.05 = 3.25$ compresiune.

„ „ 1 $6.45 + 0.11 = 6.56$ „

„ „ 2 $6.56 + 0.05 = 6.61$ „

Secțiunile sunt coprinse în tabloul alăturat

NUMIREA BAREI	Efort	P R O F I L	SECȚIUNEA		Mom. de inerție J	Raza de girație r.	Trav. admisibil ta	Trav. existent. te	OBSERVAȚIUNI
			Brută	Netă					
Montanți . .	ta 18.50	fig. 71. 	cm. 2 60.0	cm. 2 52.0	cm. 2 698.0	3.6	tn. cm. 2 0.48	tn. cm. 2 0.36	$\lambda = 0.75 L = 400$ cm. 2
Proptele. . .	13.90	fig 72. 	45.12	40.30	72.40	4.2	0.54	0.35	"
Orizontala 0	3.25	fig 73. 	17.9	14.7	59.0	2.0	0.52	0.22	$\lambda = L = 200$
" 1	6.56		"	"	"	"	"	0.45	"
" 2	6.61		"	"	"	"	"	"	"
Diagonale. .	10.5	fig 74. 	"	"	"	"	1.00	0.72	"

Efortul de tracțiune născut în propteaua din stânga, din cauza resturnării reiese din relațiunea următoare :

$$V = \frac{6,4 \times 6,3 + 0,05 \times 5,3 + 0,11 \times 2,8 + 0,05 \times 0,3 - (9,8 + 1,5 \cdot 2,25)}{4,4} = 3 \text{ tn } 5$$

Proiecțiunea pe verticală va fi 3, tn 4.

Greutatea zidăriei corespunzătoare :

$$\frac{3,4 \times 4,5}{2,25} = 7 \text{ tn } 0$$

Admițând un coeficient de siguranță, 3 cubul de zidărie corespunzător va fi :

$$\frac{7 \times 2}{2} = 7 \text{ m } 30$$

Calculul pilelor extreme. Forțele exterioare sunt:

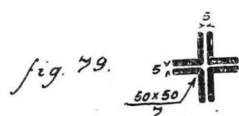
Reațiunea datorită greutatei proprie 0^{tn}85

" oriz. datorită pres. vântului 1,70

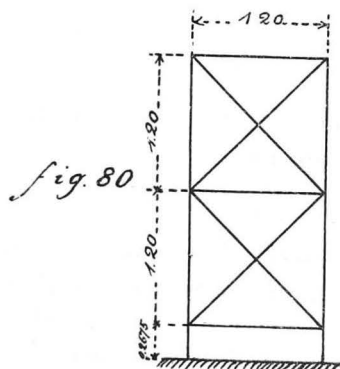
Eforturile și secțiunile diferitelor bare sunt coprinse în tabloul următor :

NUMIREA BAREI	Efort	P R O F I L	SECȚIUNEA		Mon. de inerție J	Raza de girație r.	Trav. admisibil ta	Trav. existent. ta	OBSERVAȚIUNI
			Brută	Netă					
Montanți . .	tn. 4.65	fig 75. 	cm. 2 47.2	cm. 2 40.0	cm. 2 394.0	3.1	tn. cm. 2 0.36	0.12	$\lambda = 4 \text{ m } 00$
Proptele. . .	3.8	fig 76. 	30.0	26.0	175.0	2.6	0.25	0.15	"

NUMIREA BAREI	Efort	P R O F I L	SECȚIUNE		Mon. de inertie J	Raza de girație r.	Trav. admisibil ta	Trav. existent. ta	OBSERVAȚIUNI
			Brută	Netă					
Orizontale	1.7	<i>fig. 77.</i> 	11.8	10.0	22.0	1.5	0.34	0.17	$\lambda = 200$
Diagonale	2.7	<i>fig. 78.</i> 	8.95	7.4	—	—	1.00	0.37	—



Calculul pilelor de sub scări. Efortul maxim în montanți acestor pile este egal cu reacțiunea datorită încărcării scărilor. Acest efort este 2^{ta}, 3 compresiunea.



Pentru profilul admis avem:

$$I = 124 \text{ cm}^4, \Omega_b = 26 \text{ cm}^2, \Omega_n = 21 \text{ cm}^2, r = 2,4$$

$$\lambda = 0,75 \times 2,80 = 210 \text{ cm.}$$

$$\text{Travaliul admisibil } ta = 0,48 \text{ tn/cm}^2$$

$$\text{„ existent } te = 0,11 \text{ „}$$

Scările

Scara superioară

Calculul grindilor principale. Depărtarea între aceste grindii principale este de 2 m. Greutățile admise sunt:

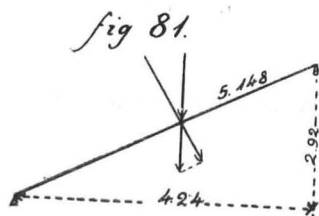
$$\text{Greutatea accidentală } 500 \text{ kgr. m}^e$$

$$\text{„ proprie } 150 \text{ „}$$

$$\text{„ totală } 650 \text{ „}$$

Pentru o grindă revine 650 kgr. m. l. greutate verticală. Compesant normală pe grindă va fi:

$$650 \times \frac{4,24}{5,158} = 535 \text{ kgr/m. l.}$$



Momentul maxim va fi:

$$M = \frac{1}{8} 5,35 \times 514,8^2 = 177220 \text{ kgr. cm.}$$

Travaliul admisibil va fi:

$$t_a = 0,9 \left(0,7 + \frac{15}{65} \times 0,2 \right) = 0^{tn}.67 \text{ cm}^2.$$

Pentru secțiunea admisă avem:

$$\Omega_b = 42,2, \quad \Omega_n = 35,9, \quad I = 4349, \quad \frac{I}{u} = 310$$

Componenta tangențială este $0,65 \times \frac{2,92}{5,148} \times 5,148 = 1^{tn}.9$.

Travaliul existent:

$$t_e = \frac{177220}{310} + \frac{1,9}{35,9} = 0^{tn}.63 \text{ cm}^2$$

Calculul treptelor. Greutățile care sulicita aceste grinzi sunt:

Greutatea accidentală	265
„ proprie	45
„ totală	310

Momentul de flexiune va fi:

$$M = \frac{1}{8} 310 \times 200 = 7750 \text{ kgr. cm.}$$

Travaliul admisibil

$$t_a = 0,9 \left(0,7 + 0,2 \times \frac{45}{310} \right) = 0^{tn}.66 \text{ cm}^2$$

Pentru profilul admis avem:

$$I = 425 \quad \frac{I}{u} = 39$$

Travaliul existent $t_e = 0^{tn}.10 \text{ cm}^2.$

Scările inferioare. Grinzile principale la aceste scări sunt depărtate de 1.20 prin urmare aici vom avea pentru o grindă 320 kgr. în. l.

Momentul de flexiune

$$M = \frac{1}{8} 3,20 \times 514^2 = 106008 \text{ kgr. cm.}$$

Travaliul admisibil este:

$$t_a = 0,9 \left(0,70 + \frac{15}{65} \times 0,2 \right) = 0^{tn}.67 \text{ cm}^2$$

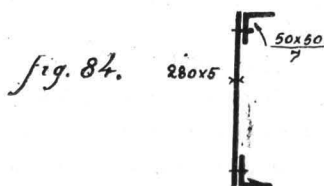
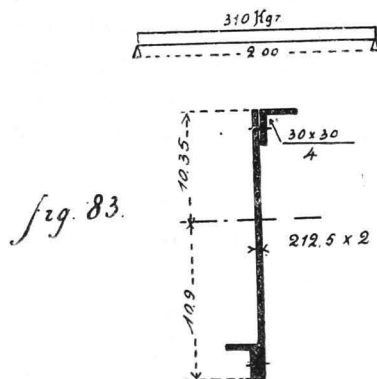
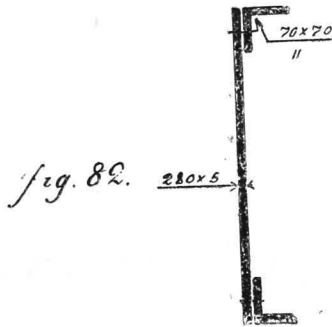
Pentru profilul admis avem:

$$I = 2500 \quad \frac{I}{u} = 180$$

Travaliul existent

$$t_e = 0^{tn}.51 \text{ cm}^2$$

Treptele la aceste scări au aceiași secțiune ca precedentele.



Acest proiect a fost calculat de către d. inginer Anghel Dumitrescu, sub direcțiunea d-lui inspector-general I, Băulescu.

Lucrarea a fost executată de Societatea Fives-Lille, inginer V. Brătianu.

Inginerii-controlului: Al. Proca și G. Dunka.
Costul lucrării: 4.300 lei pentru zidării și 9.436 lei pentru suprastructura.

NOTĂ

ASUPRA

DIMENSIUNILOR CE TREBUESC DATE MATERIALELOR CALCAROASE, INTREBUINȚATE ÎN ÎNCĂRGĂRILE GENERALE CILINDRATE

Întreținerea șoselelor prin metoda încărcărilor generale cilindrate se răspândește din ce în ce mai mult, ca și întrebuințarea cilindrelor cu abur. Lucrul e mai bine făcut și mai repede de cât cu cilindrele trase de cai. Aceasta provine din cauza greutatei lor, care este cu mult mai mare, și din cauza că caii înaintea cilindrului strică lucrarea făcută la prima trecere a cilindrului. Totuși cilindrul tras de cai se impune în localitățile unde prestația în natură pune la dispoziția inginerului cai, cari nu pot fi mai bine întrebuințați de cât la cilindru. În alte împrejurări cilindru cu abur e de preferat, lucrul fiind mai bine făcut și costând mai puțin.

Cu materialele calcare, cilindrul cu abur prezintă oare-cari inconveniente provenind din sfărâmarea pietrelor de 0^m.06 cari nu mai sunt capabile a suporta presiunea cilindrelor ce cântăresc 14—16 tone.

Dimensiunea adoptată pentru sfărâmarea pietrei este singura cauză a acestor inconveniente, căci alt-fel să poate tot-d'a-una găsi o dimensiune a pietrei în cât ea să reziste efortului care tinde a o sfărâma, or care ar fi el.

Efortul de sfărâmare exercitat asupra unei pietre de către roata unei trăsurii sau de un cilindru este proporțional, presupunând-o cubică, cu lungimea muchiei sale, roata fiind mai largă de cât blocul, și cu greutatea trasurii pe unitate de lărgime a șinei roți.

Șina cilindrică este în adevăr tangentă planului feței pietrei pe care se reazemă. Acest efort se poate deci exprima prin El , însemnând prin E

greutatea pe unitate de lungime, l lungimea muchiei cubului de piatră.

Dacă efortul este prea mare cubul se va sfărâma și suprafața de rupere va fi proporțională cu l^2 .

Efortul de rezistență a pietrei se poate reprezenta prin Rl^2 , în care R reprezintă coeficientul de rezistență pe unitate de suprafață înmulțit cu un coeficient care va depinde de forma ruperei, forma admisă a rămâne asemenea ei însăși, or care ar fi dimensiunile cubului.

Ecuatiunea de echilibru este deci:

$$El = Rl^2$$

și va trebui a avea încă:

$$l > \frac{E}{R}$$

pentru ca piatra să nu se sfărâme.

Experiența arată exactitatea raționamentului, căci grație volumului lor pavelele nu se sfărâma.

Și tot din aceeași cauză o șosea pavată se uzează mai puțin de cât o șosea împetruită sub același rulajiu.

Pavelele nu se uzează de cât prin frecarea rulmentului și această uzura este foarte mică dacă nivelul pavelelor este menținut același.

Uzura șoselelor împietruite, provine aproape exclusiv din sfărâmarea materialelor. Uzura prin frecare este neglijabilă. Când o piatră a fost sfărâmată ea este pierdută. Bucățile neapărat mai mici nu pot rezista la greutatea cu mult inferioare, să sfărâmă repede și totul se prefăce în praf.

Consecința logică a celor ce preced este că ar fi un vădit interes a mări dimensiunile pietrelor șoselelor împietruite.

Admiterea pietrelor de 0^m.06 în caietele de sarcini pentru șosele de împietruire provine din cauza că vechea metodă a întrebuițării materialelor nu permitea alte dimensiuni pentru prinderea lor în suprafața dură.

Aceste cuvinte numai există astăzi cu întrebuițarea cilindrelor cu abur și pietre de 0^m.08 s'au prins tot așa de repede ca cele de 0^m.06 și mare avantaj, ele nu se mai sfărâmă sub cilindru.

Afară de aceasta întrebuițarea pietrelor de 0^m.08 aduce o îndoită economie prin micșorarea prețului de spargere a bolovanilor și reducerea uzurei șoselei.

1. *Micșorarea prețului spargerei.* — Spargerea bolovanilor trebuie plătită mai puțin, pentru că materialele au o mărime aproape îndoită. Volumele sunt în adevăr, în raport cu dimensiunile omoloage:

$$R = \frac{8^3}{6^3} = \frac{512}{216} = 2.37$$

Experiența a arătat în mediu timpul întrebuițat la spargere după inelul $\left\{ \begin{array}{l} 0^m.06 \text{ este de } 8^h, 50^m \\ 0^m.08 \quad \quad \quad 5^h, 26^m \end{array} \right.$ adică în medie o economie de 6 decimi.

2. *Economie de uzură.* — Rezistența materialelor fiind proporțională cu dimensiunea liniară, adică cu diametrul inelului după care spargerea este făcută, rezistența pietrelor sparte după inelul de 0^m.08 va fi exprimată prin $\frac{8}{6} = \frac{4}{3}$, dacă se ia ca unitate rezistența pietrei sparte după inelul de 0^m.06. Uzura prin sfărâmăre, singura care e de considerat, descresce repede cu cât dimensiunile pietrei cresc.

Se poate deci admite fără exagerare că uzura va fi micșorată cu $\frac{1}{3}$, sau cea ce revine tot acolo. că economia este echivalentă cu $\frac{1}{3}$ din valoarea materialelor.

CESTIUNEA ILUMINATULUI CAPITALEI¹⁾

COMPANIA DE GAZ ȘI ORAȘUL BUCURESCI

DE

H. G. ASSAN

INGINER MECANIC

Ca membru în comisiunea instituită pentru examinarea ofertei casei „*Elios*” din Colonia pentru luminatul capitalei cu electricitate, ni s'a prezentat din nou cestiunea atât de *intunecoasă a luminatului* Bucureștiului, și ast-fel avem ocasiunea a face următoarele noi observațiuni, pe cari le punem în vederea D-lui Primar al consiliului comunal și mai cu deosebire în vederea advocaților primăriei, cari în tot-d'a-una s'au desinteresat de această cestiune. — Suntem siguri, că observațiunile ce vom face vor putea fi utilizate cu folos pentru capitală.

Cestiunea luminatului Capitalei București s'ar putea studia din două mari puncte de vedere:

1^o) Cum să se proceda pentru a micșora sarcinile ce orașul și particularii le suportă pentru luminat;

2^o) Cum se se amelioreze luminatul defectuos de astă-zi.

Pentru a ne face o idee de ce importanță este primul, va fi destul să spunem că Bucureștiul plătește pentru luminatul public mai mult ca ori-ce oraș din Europa, de oare ce cheltuețele de iluminare publică pe un an și pe locuitor sunt de 3,68 lei pe când ele se reduc în orașele următoare la:

Praga	. 0,69 lei pe cap și pe an
Triest	. 0,85 „ „ „ „ „
Viena . .	. 1,15 „ „ „ „ „
Petersburg .	. 1,16 „ „ „ „ „
Pesta . . .	. 1,35 „ „ „ „ „
Francfort pe Main	1,39 „ „ „ „ „
Dresda . . .	. 1,52 „ „ „ „ „
Veneția . . .	. 1,73 „ „ „ „ „
Amsterdam .	. 1,80 „ „ „ „ „
Stockholm . .	. 2,00 „ „ „ „ „
Turin . . .	. 2,38 „ „ „ „ „
<i>București</i> . .	. 3,68 lei pe an și pe cap

Este de observat că în această listă nu figurează

1. *Buletinul Societății Politehnice*, nefiind o revistă de polemică, am crezut de cuviință a suprima din acest articol câte va frase cari atribuiau responsabilități anumitor persoane. N. R.

nici un oraș din Englliteră unde gazul se vinde foarte ieftin (8 - 9 cent. metru cub.) nu atât din cauza ieftinătății carbonilor, dar din cauza sistemului adoplă de a nu se da concesiuni de celeragiu cu gaz.

Pentru a vedea care din cele trei sisteme de luminat adoptate în București apasă mai mult asupra cifrei de 3,68 fr. (pe cap și pe an) este destul a le pune în vedere pe câte-și trele împreună cu costul lor anual și a face câte-va observațiuni relative la puterea luminatoare și la modul de plată.

Se cheltuiește pe an în București:

	Lei pe an
Pentru gaz plătiți companiei la 4000 lampi	500000
Pentru Petrol și Ulei dens	3800 200000
Pentru Electricitate (perso-	
nal și material)	100 60000
Total	760000

Dupa modul defectuos cum compania de gaz face să lumineze becurile pe căile publice se poate dice că iluminatul cu gaz aproape echivalează în intensitate cu cel cu petrol și ulei dens și că prețul luminării cu gaz este de două ori mai scump de cât iluminatul cu petrol și ulei dens, aceasta judecând dupe tabloul de mai sus. În realitate însă iluminatul cu gaz costa pe comuna de trei, patru ori mai scump de cât iluminatul equivalent cu petrol sau ulei dens, de oare-ce din cifra de 200000 fr. ce primăria îi plătește iluminatului cu petrol trebuie se se scădă *arizul* (12 fr. 0/0 de kos.) pe care primăria îl încasează de la concesionarul iluminatului cu potroleu; axis care este de circa 40000 fr. pe an.

Cât despre 100 lampi electrice cu arc pe cari le exploatează primăria în regie pentru luminarea Bulevardelor, Șoselei și Cisnegiului, ele dau o putere luminatoare mai mare de cât toate lămpile de petrol, ulei dens și gaz reunite (7800 lampi diferite) și costă numai 60000 lei anual pe primărie. Cele 100 lampi cu arc dau o lumina de peste 100 mii lumânări normale pe când cele 7800 lampi de petrol și gaz nu au o putere luminatoare mai mare ca 50000 lumânări normale.

Aceasta este în linii mari comparațiunea ce se poate face între cele trei sisteme de luminat exploatare simultan în București.

Economile ce s'ar putea realiza la întrebuințarea gazului în scop de a se mlesora grea sarcină de 1½ milon franci ce se plătește anual Companiei de gaz

I-a Economie. În contract primăria se obligă către compania de gaz de a lua 4000 lampi din

cari 2000 aședate pe strade (numai), iar alte 2000 aședate pe strade, *teatre și locuri publice* ce se vor desenna de comuna. (Art. 7).

Tot de o-data comuna poate cere strămutarea și chiar destăințarea conductelor dintr'o stradă or când interesul public o va cere. (Art. 10.)—Pe de altă parte de și în contract (prin Art. 20) luminarea se împarte în două feluri:

a) luminarea permanent ardând 10 ore de noapte sau 3650 ore pe an, și

b) luminarea variabila subordonată trebuințelor localității.

Cu toate acestea, compania a tăgaduit orașului acest drept la lumina variabila și procesul este pendinte de *mulți ani* în fața tribunalelor (700000 fr. în litigiu) compania având interes a-l trăgani cât se poate mai mulți ani. Ce-va mai mult, ea a reușit să conexeze acest proces cu altul de o natură cu totul diferită și care primăria ar avea tot interesul să se judece separat. Voin să vorbim despre procesul de a se știe dacă compania are *monopol asupra ori cărui sistem de luminat*, căci ea în *convingere intimă* știe că nu posedă acest monopol deci are tot interesul de a incurca și amâna rezolvarea chestiunei — fiind tot de o-data asigurata — printr'o decisiune a primăriilor trecute — ca la acești baii *i se ca servi o dobândă de 10%* în timp anilor cât a durat procesul. Dacă procesul va fi câștigat de primărie — lucru ce este necontestat — atunci pe lângă acea mare sumă de bani, se va realiza o economie, stingându-se parte din lămpi în timp de 5 — 6 ore pe noapte, sau suprimându-se cu totul dintr'o parte a orașului spre a se înlocui cu petrol, ce costă 1/3 mai ieftin, iar lămpile de gaz înlocuite s'ar putea muta prin *prin teatre și locuri publice* (nu numai în baza art. 7 mai sus citat dar și în baza art. 18 care precizează încă o-dată ca: „*luminarea publică coprinde toate căile publice și stabilimentele publice ce se vor desenna de comună*“ unde primăria ar putea face o economie, la aceste lămpi mutate, sau din cauză ca va avea ore mai puține de luminat pe noapte, sau din cauză că s'ar putea realiza o economie notabilă (peste 50%) prin întrebuințarea becului Auer sau altce mai economice la cari gazul s'ar plăti cu compteurul conform Art. 19, care admite și alte feluri de becuri (pe lângă cele trei categorii) *plătindu-se după cantitatea consumată*”.

2-a Economie. — Se va putea face o economie punându-se pe stradele laterale și unde becurile sunt prea aproape unele de altele¹⁾ (25 metri în medie, deci mai apropiate ca în ori-ce alt oraș) în loc de becuri mari de Seria II-a, plătite cu 153 lei pe an, de cele de seria I costând numai 109 lei pe an; dacă aceasta este lasată la discreția comunei, lucru de care advocații primăriei s'ar putea convinge studiind fazele prin care a trecut cestiunea.

3-a Economie. — A 3-a economie ce s'ar putea realiza ar fi în cazul când compania ar voi să întindă canalizarea pentru particulari (casul cu fabrica Mandrea, cu Palatul de la Cofroceni etc.) în afară de raza concedată; atunci primăria ar trebui să perceapă chirie pentru *utilizarea subsolului*.

La Paris dreptul de utilizare al subsolului este de 200000 lei, pe care compania îi plătește anual orașului.

4-a Economie. — S'ar realiza prin impunerea la axis pentru coke și pe metrul cub de gaz introdus în orașiu de oare-ce cărbunii companiei nu plătesc axis și nu se specifică în contract de cât *cărbunii și alte materii necesare fabricațiunei gazului* (Vezi Art. 17). — Pentru aceasta însă ar trebui modificată legea Maximului sau a se găsi o altă soluțiune. La Paris gazul plătește 2 cent. la m. c. axis. — Dacă s'ar adopta aceasta în București s'ar realiza o economie de 140000 lei pe an de la cele 7 milioane metri cubi de gaz consumat pe an. Toate industriile indigene au fost impuse prin legea maximului și nu este equitabil să se facă excepțiune cu industria gazului. Afară de aceasta toți depositarii de coke și alte combustibile plătesc axis (10 fr. la vagon) pentru consumația în orașiu și nu înțelegem pentru ce *cokul* usinei de gaz n'ar plăti axis când cărbunii aduși în usine nu plătesc axis și când în contract nu se specifică aceasta.

5-a Economie. — Aceasta s'ar realiza forțându-se compania de a înlocui defectuoasele becuri *papillon* prin becuri *Auer* cu incandescență ce produc o lumina de culoare frumoasă rivalisând cu lampa electrică cu arc și producând o mare economie de

gaz. Această înlocuire s'ar putea cere pe basa (Art. 19) care pe lângă cele 3 categorii de lămpi mai admite înființarea de alte lămpi mai mari sau mici plătindu-se după cantitatea de gaz consumată, și s'ar mai basa pe (Art. 15) adică: „Dacă, în timpul duratei concesiunei se va aplica în vre-unul din orașele din Europa un alt sistem de iluminare mai avantajoasă (sistemul becurilor incandescente, spre exemplu), comuna va putea cere și concesiionarul va fi obligat cu a sa cheltuiala să o pună în lucrare la București în termen de 3 ani. Iar dacă noua sistemă ar produce o scădere considerabilă în prețul *procedurii luminei* (becul *Auer* produce enorma economie de peste 50%), concesiionarul va fi dator să scădea în proporțiune prețul gazului la particulari și pentru iluminatul public.”

6-a Economie. — Compania de gaz are monopol numai pentru distribuirea gazului extras din cărbuni sau alte fosile și servind *pentru luminat numai*. — Aceasta reiese din citirea contractului în care nu se pomeneste despre alte întrebuintări ale gazului ca *încălzire, forța motrice*, etc. — Despre forța motrice nu se putea pomeni în contract de oare-ce motorul cu gaz, nu era încă inventat la 1868 (data concesiunei) deci nu este logic ca astăzi motoarele cu aburi să plătească axis la cărbuni iar cele cu gaz să nu plătească nimic pe când uzina de gaz nici nu are drept a le utiliza (după cum face la iluminatul teatrului Național și aiurea) de oare-ce ei nu i s'a concedat de cât monopolul luminatului printr'un anumit gaz de cărbuni sau materii fosile, iar nu gazul din apa exclusiv întrebuintat în America sau *Acetilenul*, noul gaz sau altele.

Gazul acesta s'a întâmplat la Paris în 1855, când s'a fuzionat companiile de gaz. — În aceasta fuziune D-nii E. și I. Pereire aduceau concesiunea de *încălzit cu gaz* obținută cu cât-va timp mai înainte, iar celelalte companii aduceau dreptul exclusiv de a stabili tuburi pentru conducerea gazului de electricitate sub stradele publice.

În București monopolul de încălzire cu gaz nu l'are compania, nici cum pe cel pentru *forța motrice* care ar trebui să facă obiectul unor noi tranșacțiuni din cari primăria ar trage un bun profit pentru a-și ieftini costul actual, exorbitant al luminatului public. Ca probă că Compania nu are

1. În București avem 40.000 metri de canalizare pe care se află 5000 becuri deci totemai 25 metri depărtare între lămpi. Această distanță pe alcătuirea este mai mică din cauza circumstanțelor locale și din cauză că pe 35000 metri s'a așezat, în urma influenței companiei 2000 becuri sau un bec la 17,50 metri

monopol asupra furnisării gazului pentru forța motrice este că ea vinde gazul pentru motor nu cu prețul de monopol (31 l. m. c.) ci face rabat după cum se învoește. Așa Tipografiile Göhl plătesc gazul pentru motor cu 5% mai jos, deci din aceasta se probează că nu are un monopol (și că de oare-ce tipografilor Göhl li se face reducere în preț, nu vedem pentru ce nu s'ar face reduceriune și Primăriei pentru motoarele de gaz de la Teatrul Național sau altele și pentru ce s'ar recunoaște companiei dreptul de monopol pentru gazul întrebuințat ca forță motrice și căldură.

Pentru a i se recunoaște deci acest drept companiei de gaz ar trebui ca primăria să pretindă o *justă compensațiune* din partea companiei, compensațiune care se va traduce în o ieftinire a costului public, atât de oneros.

7-a Economie.—Din amenzile ce compania trebuie să plătească pentru că nu furnizează gaz de calitate și de puterea luminătoare prevădută în contract.

În aceasta privința compania a avut două pretențiuni absurde:

1^o) A contestat primăriei dreptul de control asupra calității gazului;

2^o) Iar când a fost impusă la amenzi a pretextat în fața tribunalelor că după cum este redactat contractul; amenzile sunt exorbitant de mari și prin urmare *neaplicabile*.

Trebuie să recunoaștem în această privință și o culpabilă neglijență din partea primăriilor ce s'au succedat și o mare forță de rezistență a companiei sprijinită de consulul francez.—Analiza gazului nu s'a practicat nici-o dată în mod regulat și dacă se făcea vre-o dată și se găsea că nu corespunde condițiilor contractului, șeful laboratorului municipal era presat de atâtea influențe a notabilităților Bucureștene, în cât or-ce raport defavorabil pentru uzină devenea anihilat.—În contract se găsește scris următoarele: „Concesionarul va renunța în „ce privește executarea contractului, la or-ce re-„curs la protecțiunea guvernului său, el va fi nu-„mai sub jurisdicțiunea guvernului român“ și nu am făcut de cât să asistăm la neîndeplinirea acestei clauze pe care cei d'întăiu îndrăsnim a o semnala.

8-a Economie.—Din depozitele pe cari particu-

larii le lasă ca garanție pentru complotul... ar putea realiza o mare economie pentru primărie, căci aceste depozite se sue la peste $\frac{1}{4}$ de milion de lei pe cari compania îi ține la dînsa fără dobînda și cu modul acesta ea învîrtește toată afacerea fără o centimă de capital rulant propriu.

Asupra acestui grav punct a fost discuțiuni în anii trecuți între primărie și companie, și aceasta din urmă convenise că n'are drept a ține la ea acei bani și că îi va depune la cassa de depuneri, iar dobîndile la acești 250000 lei îi va afecta pentru *sîracii din capitală*.—Nu suntem în întimitățile afacerilor primăriei capitalei pentru a ști la ce punct se află această cestiune, dar știm, că toți abonații companiei din București sunt scandalizați de modul acesta de a li se substitui paralele. Vorba substitui este foarte justă, de oare-ce nu numai că li se ia dobînda, însă adesea toată suma depusă ca garanție cade în ghiarele companiei când quitanța de depunere este pierdută, când la mutări se schimbă proprietarul și se uită a se mai reclama sumele, etc.

9-a Economie.—Aceasta este o economie de realizat tocmai peste 11 ani, când contractul cu compania expiră.

Fie-care trecător poate examina ruina în care se găsește asta-qi uzina de gaz. Zidurile sunt proptite cu bărne.—Cine știe în ce stare se găsește canalizarea și dacă ea va fi în pozițiune de a mai funcționa peste 11 ani când trebuiește predată în buna stare orașului.—Art. 40 ȋice: „La expirarea concesi-„unei orașul va deveni proprietar pe toate con-„strucțiunile și lucrările facute de concesionar *în tot timpul concesiunei*“ și ne întrebăm cum o să stăpânească primăria *toate lucrările facute în timpul concesiunei* dacă *nu face inventarii anuale de aceste lucrări* și dacă lasa totul la discrețiunea companiei de a i da ceea ce va voi în 1908.

Într'un interes legitim de apărare a intereselor ei, compania nu numai că nu răscolește această cestiune, dar nici nu voește a da *planul repartisărei lămpilor pe strade*, plan cerut în repetite rânduri de către serviciul tehnic al primăriei; ast-fel că asta-qi primăria nici nu știe ce lămpi cu gaz funcționează în oraș și cum sunt ele repartisate pe strade.—Frumoasă administrațiune comunală!

Cele 9 puncte enumerate până aci nu sunt, de

sigur, singurele cari s'ar putea câștiga prin *procese parțiale* pentru fie-care. Insistăm asupra cuvintelor *procese parțiale* de oare-ce nu este avantajos pentru primărie a se contopi toate într'un singur proces.

Casul s'a vădut cu ocasiunea procesului de *lumină variabilă* conexact cu cel pentru *monopolul ori-cărui sistem de luminat* când uzina de gaz a găsit un mare avantajiu din conexarea și amânarea lor pe cât se poate de mult.

Pelângă aceste economii posibile de realizat prin procese și in mod direct asupra companiei, sunt altele de realizat in mod indirect, caci: Este știut că cea mai mare parte din câștigul companiei vine nu de la primărie ci de la particularii rău serviți de acest defectuos sistem. Ei au fost obligați — involuntar și fără a fi consultați — să plătească, conform convențiunei, gaz. l cu 30% mai scump de cât primăria și ei consumă de 3 ori mai mult gaz de cât primăria. — Pe când primăria varsă companiei 1/2 milion pe an, particularii aduc peste 1 1/2 milioane lei, consumând peste șease milioane m. cubi de gaz pe an contra a două milioane m. c. consumați de primărie. Impreuna cu valoarea de circa un milion lei ce uzina încasează din vinđarea cokului revine că uzina vinde in București marfă pentru 3 milioane lei pe an.

Cum ar putea primăria sa tragă un profit de la iluminatul particularilor și tot de o-dată a le da o satisfacțiune contra modului defectuos cu care uzina de gaz îi servește?

Făcând concurență companiei de gaz prin furnisarea de electricitate la particulari și instalând stațiuni centrale electrice.

Aci se pune cestiunea juridica de a se ști dacă compania are *monopolul ori-cărui sistem de luminat*.

Inainte de a vorbi despre acest subiect să emitem o idee nouă: Aceea de a se cassa contractul cu compania de gaz pe diferite motive dintre cari și acela că: *contractul n'a fost ratificat de corpurile legiuitoare la 1868.*

Nu intram in detalii asupra acestui punct și lasam la cine e de drept să îl studieze. Mai semnalăm tot de o-dată faptul că comptoarele abonaților nu se controlează de primărie și că *indicațiunile lor sunt false* și in mare parte in detrimentul abonaților.

Despre monopolul iluminatului

Afară de spiritul general al contractului, două sunt articolele cari precisează natura restrinsă a

concesiunei și o face valabilă numai pentru gazul extras din cărbuni, sau alte materii fosile supuse la discrețiunea și aprobarea consiliului comunal¹. (Vezi Art. 14). — Acele două Art. sunt:

Art. 1. — „Orașul București concede concesionarului dreptul exclusiv de a așeza și conserva conducte de gaz sub căile publice conform cu regulamentele și ordonanțele consiliului comunal.

Art. 7. — „Orașul se obligă pentru 4000 becuri de gaz cari se vor repărți precum urmează: 2000 cel puțin se vor așeza pe cele 65000 metri de canalizare: iar cele-l'alte 2000 se vor așeza pe toată canalizarea făcută fie cu cheltuiala concesionarului, fie cu a comunei conform Art. 6²) in timpul celor 5 ani. “

Deci prin Art. 1 se vede clar că orașul nu concede de cât dreptul de a așeza și conserva țeve de gaz sub căile publice, iar nu sârme electrice sau alte conducte (apă, aer comprimat, etc.) și această concedare o face sub reserva și conform regulamentelor și ordonanțelor ce consiliul comunal a stabilit și va stabili.

Prin Art. 7 orașul obligându-se numai la 4000 becuri nu se poate înțelege că el renunță de a mai lumina cu alte sisteme și chiar cu gaz (altul de cât cel din fosile) diferitele părți ale orașului precum și quartierele ce se vor forma in decurs de 40 ani deci prin aceasta se vede că orașul și rezervă dreptul de a lumina singur, lucru ce există și de fapt, căci orașul posedă alte 3 sisteme de luminat:

- cu petrolen
- cu ulei dens
- cu electricitate

deci orașul are un drept câștigat (recent, prin instalarea electricității de pe bulevard, șosea, Cismegiu) și poate da extensiune ori-cărui sistem de luminat. — Afară de asta nu numai numărul lămpilor este fixat la 4000, dar el nici nu s'a sporit cu mult in timp de 28 de ani de la intemeierea uzinei. Ceva mai mult: se fixează pe lângă numărul lămpilor și lungimea kilometrică a rețelei care va fi de 100 kilom. in primii 5 ani; de 103 kilom. după 5 ani, iar pentru maririle ulterioare ale rețelei pentru trebuințele particularilor primăria și rezervă un drept

1. Să se noteze că este vorba numai de gazul extras din fosile, iar nu despre alte gaze, ca: *acetilenul* extras din carbure de calcium *gazul din apă, gazul din lemne, etc.*

2. Art. 6. — Orașul va avea drept a cere de la intreprinzător să facă lucrări de canalizare in afară de perimetrul fixat (100 kilom.). Cheltuielile unor asemenea lucrări vor fi plătite de oraș.

de care până astăzi n'a știut să profite, adică: *dreptul de a i se face gratis candelabrele și ferăria pentru luminatul public pe acele strade.* De acest drept primăria ar fi trebuit să profite, nu plătind costul gazului cu prețul exorbitant de astăzi, ci cu un nou preț mai moderat ce ar fi fost de desbătut cu compania care ar fi avut de sigur interes să lădea nu cu 30 bani m. cub. dar cu 5 banimetru cub. (prețul de cost al ei propriu) de oare-ce i se livra noi consumatori, cu preț ridicat. Dacă tratările pe această basă n'ar fi reușit, primăria ar fi putut cere o chirie pentru utilizarea sub-solului (după exemplul altor orașe) și compania n'ar fi mai avut — ca compensațiune — alte noi cheltuieli cu punerea gratis a candelabrelor și canalizării pentru luminatul public, primăria neabonându-se în acest caz la luminatul companiei și lăsând să funcționeze sistemul de lumină aflător pe strada în chestiune.

Dupa modul cum înaintează de repede știința luminatului precum și micșorarea costului de producere a unității de lumină, vedem că o concesiune care să monopolizeze luminatul pe un lung termen de ani, nu ar fi avantajoasă în nici un caz pentru orașul chiar dacă s'ar prevedea în contract cele două clasice condițiuni:

1^o) Primăria să poată participa la beneficiul ce se va realiza mai târziu prin perfecționamente de natură a iefteni prețul de producere și utilizare a gazului (sau costul unității de lumină).

2^o) Compania să fie obligată a introduce un nou sistem de luminat care se va inventa și se va aplica în alte orașe în timpul duratei concesiunii.

Relativ la primul punct trebuie să insistăm asupra unei greșite redacțiuni ce s'a practicat și se propune a se mai practica pentru nouile contracte de luminat. În multe contracte (cu excepțiune a celui actual) se găsește redacțiunea următoare: „În cazul când prin perfecționamentele viitoare se va putea obține o *notabilă* (?) vag) scădere în costul de producțiune al gazului sau al electricității, ne angajăm a reduce prețul luminatului... etc.”

În aparență această condițiune se pare avantajoasă comunelor însă de fapt nu este de cât o ficțiune amăgitoare căci științificește este constatat că prețul gazului și al curentului electric nu mai este susceptibil de o *notabilă* ieftenire; însă se așteaptă o ameliorare importantă de la perfecționarea *utilizării în lampă a gazului și electricității.* Con-

tractul actual dintre primărie și uzina de gaz este favorabil primăriei în acest sens că, în condițiunea relativă la ieftenire nu se specifică ieftenirea *costului gazului* ci ieftenire a *producerei luminei*, ceea ce e cu totul diferit și în avantajul primăriei, care poate profita și de la perfecționamentele recente ale lămpilor.

Relativ la al doilea punct, adică la acel relativ la obligațiunea din partea companiei de a *introduce alte sisteme de luminat ce se vor inventa și se vor constata avantajoase*, acesta este punctul unic pe care ea se bazează pentru a-și susține *dreptul de monopol.* Ea raționează ast-fel: „De oare-ce se prevede în contract clause prin care ni se impune alte sisteme de lumină, este natural că indirect ni se recunoaște monopolul lor.”

Lăsăm la apreciațiunea ori-cărui, pentru a judeca dacă ast-fel de raționament are vre-o valoare în București, unde funcționează alte 3 sisteme de lumină (petrol, ulei dens, electricitate) fără ca compania să fi făcut și să fi avut drept a face vre-o reclamațiune sau revendicațiune de monopol și punem următoarea întrebare primăriei capitalei: „Pe ce baze s'a acordat companiei să furnizeze curent electric Administrațiunei ziarului „*L'Indépendance Roumaine*” și se treacă sârmele electrice de la Teatrul Național peste calea Victoriei?”

Concluziune

Din cele ce preced reiese că uzina de gaz a furnizat până astăzi gaz în condițiunile cele mai desavantajoase pentru orașul, atât cu privire la calitate, puterea luminatoare și presiunea gazului; cât și cu privire la cele-lalte numeroase condițiuni, pentru îndeplinirea cărora nu s'a găsit nimeni din primăria capitalei atât de resort tehnic cât și de resort al contenciosului sau administrativ spre a se ocupa serios de această chestiune, atât de importantă pentru viitorul capitalei noastre.

Din parte-ne trebuie să recunoaștem că sarcina ce ne-am impus este destul de unică, judecând după întrebarea ce ni se adresează de toți cei ce citesc cele două broșuri ale noastre aparute în 1894, când am reușit a împiedica prelungirea pe alți 35 ani ai actualei oneroase concesiune.

Această întrebare ce ni se face cu mirare este:

„Ce interes ai să scrii în contra companiei?”.

Iar răspunsul:

„Nici un interes personal afară numai de cel „privitor la binele public și la propășirea capitalei „noastre care cheltuește pentru un ecleragiu defec- „tuos de trei ori mai mult de cât ar trebui (800000 „fr. pe an) și nu mai are ast-fel posibilitatea de a „putea cheltui noui sume pentru alte servicii ale „capitalei ca pavagii, apă, lucrări de igienă și de „îmfrumusețare, etc.“

Suntem de părere să se constrângă compania de gaz de a îndeplini condițiunile contractului în privința calității și furnisării luminei: Să se întindă și pentru particulari luminatul electric în regie după cum se face astă-zi pentru strade, producându-se cu modul acesta, prin furnisare de curent electric o concurență profitabilă publicului: Să nu se mai amâne ci să se reia cu încredere procesele dintre primărie și compania de gaz pentru a stabili drepturile comune.

Să nu se facă vre-o convențiune oare-care cu vre-o companie de luminat, convențiune care să expire după 1908; căci la acea epocă expiră și contractul oneros al companiei de gaz, căreia primăria plătește $1\frac{1}{2}$ milion pe an pentru 4000 de becuri cari s'ar putea avea în realitate cu 10000 fr. numai pe an. — La 1908 expirând deci contractul cu uzina de gaz și primăria devenind proprietara peste cele 8—9 milioane (cifra ce nu se știe de oare-ce primăria nu are nici un inventar de lucrările efectuate) investite în uzina de la Filaret în canalisări și accesorii. ar fi de cel mai mare profit pentru primărie să nu se găsească legată cu vre-o companie la acea epocă, ci să fie liberă de a uza cum va fi mai avantajos de exploatarea luminatului public în regie, iar nu pe base de monopol.

București, Decembre 1896.

IMBUNĂTĂȚIREA PORTILOR DE FER ȘI A CELOR-LALTE CATARACTE DE PE DUNĂREA-DE-JOS

(Urmare)

Privire generală asupra lucrărilor de regu- larizare

Toate preparațiunile pentru executarea lucrărilor fiind terminate, direcțiunea regală tehnică precum și antreprisa lucrărilor se ocupară cu o mare activitate de execuțiunea necesară pentru începe-rea lucrărilor și de execuțiunea lucrărilor pregăti-toare.

Alegerea convenabilă a mașinelor necesare pen-tru spargeri de stânci sub apă cerea o mai mare îngrijire și băgare de seamă. Nu se mai făcuse ni-căeri o asemenea lucrare în împrejurări așa de grele și pe o treaptă așa de mare. Antreprisa studiă deci în fond această chestiune, cea mai importantă, fără îndoială, și hotărî să comande trei mașini cu tre-pan, 2 găuritoare americane percutoare și una franceză, sistemul Fontan-Tedesco, 1 dragă mare cu găleți, 2 drage americane cu linguri și o draga cu ghiare sistem Priestmann.

Trepenele și găuritoarele erau montate pe vase. Măsurarea exactă a fundului stâncos, pe care tre-buia să-l facă să sară sub apă, cerea un aparat special. În acest scop s'a construit un vas de son-dagiu asemenea cu acela care era întrebuințat la Rin. Acest vas are niște bare de fer cari se vâră

în apă cu mâna, și cu cari se măsoară adâncimea apei metru cu metru, adică starea fundului stâncos. Însă iuțea torențială a apei Dunărei făcu impo-sibilă măsurarea exactă a adâncimei cu mâna, de aceea a trebuit să se construiască un aparat care cobora barele de fer cu ajutorul unei mașini și le asigura o poziție perfect verticală, cea ce reuși de minune.

Pe când se continua studiile asupra mijloacelor de întrebuințat pentru executarea lucrărilor de de-bleare sub apă, lucrările de derasament a vîrfului de Greben, precum și lucrările construcțiunei celor două diguri ale canalului Porților-de-fer începuseră cu o mare activitate, însă din cauza greutateilor acestor lucrări, în anul 1890 nu s'a făcut de cât 8978^m de anrocamente la Porțile-de-fer și la Gre-ben, și 2581^m de surpare în digurile canalului Por-ților-de-fer. În anul 1891, din cauza modificărilor ce a trebuit să se aducă mașinelor, nu sa desagregat de cât 2900^m de stâncă. Resultatul modificărilor făcute la mașini, fu însă ast-fel că, cele 3 trepane și cele două găuritoare americane putură să lucreze regulat în primă-vara anului 1892.

Pe când urmau experiențele cu mașinele desti-nate la debleare sub apă, lucrarea digei de la Gre-

ben și a celor de la Porțile-de-fer se urma cu activitate încă din 1891. Așa că, deși lucrarea începuse cam târziu, tot se ridică în acest an 12500 m^3 . În același an se întrebuintă în digă de la Greben, și în cele de la Porțile-de-fer 17700 m^3 de piatră, și în cele din urmă, încă 67000 m^3 în materialuri diferite.

Mai cu seamă la Porțile-de-fer înainta lucrarea care fu vizitată la 25 Octombrie 1891 de asociațiunea inginerilor români.

În același timp, direcțiunea tehnică continuă a complecta ridicările amănunțite și a studia condițiunile locale ale albiei și ale scurgerii apelor. În urma acestor studii direcțiunea tehnică prezintă un proiect foarte important după care să se dea canalului Porților-de-fer un metru mai mult de adâncime de cât în planurile originale, pentru ca vapoarele Dunărei de jos de 2000 la 2200 tone și având un tirant d'eau de 2m.50 să poată merge — cel puțin până la Orșova — în timpul etiagiului. Această afacere a adâncirii canalului Porților-de-fer, fu regulată chiar în anul 1893, și în acest scop se votă suma de 1500000 florini. Un contract complementar fu încheiat, pentru executarea acestei lucrări, cu antrepriză care se obligă a termina această lucrare suplimentară la finele anului 1895.

Lucrările de regularizare progresau mereu. Deși deblearea sub apă nu mergea cu iuțea prevăzută în devis, totuși desagregarea stâncelor înainta cu succes. Odată cu perfecționarea mașinilor, se perfecționară și lucrătorii, așa că, pe când în 1892 de la 1 Aprilie până la finele lui Iunie, cele 2 găuri-toare și cele 3 trepane au dat o medie de lucru de 108 m^3 4 pe zi; această medie se ridică de la 1 August la finele lui Septembrie (de la 20 August lucrând 3 găuri-toare, iar de la 1 Septembrie 4) până la 147 m^3 . 2 pe zi și, deși un vas găuritor nu mai putu lucra de la 12 Oct. din cauza unei explozii, (la 7 Oct. se pusese în lucru un al cincilea vas găuritor), media pe zi din 1892 se ridicase la 157 m^3 . 33 și toată deblearea în cursul anului în cataractele de la Juez și Kazla-Dojke atinse 37759 m^3 , din cari numai 7800 m^3 fuseseră dragați. Adâncimea canalului Porților-de-fer dădu rezultate și mai mari. Din albie s'au scos pe uscat 100823 m^3 , în digurile canalului Porților-de-fer și în acelea de la Greben s'a întrebuintat 252458 m^3 , și în digurile de la Porțile-de-fer numai încă 115333 m^3 , și

afară de aceasta s'a terminat o suprafață de 7018 m^2 , de anrocamente și s'a acoperit cu piatră 1560 m^2 .

Iarna anului 1892/93 fu întrebuintată la ruperea, perfecționarea și sporirea mașinilor. Așa că în primăvara anului 1893 lucrările începură din nou cu o activitate și mai mare întrebuintându-se 3 trepane, 3 vase găuri-toare 1 draga mare cu găleți, 1 excavator Priestmann și, către finele anului o nouă dragă cu găleți, iar rezultatele fură mult mai satisfăcătoare în acest an. Într'adevăr cele 3 trepane și cele 5 vase găuri-toare dădură în 1892 un lucru mediu de 289 m^3 , pe zi, această medie se ridică în 1893 la 456 m^3 , pe zi.

În acest an s'a obținut și în debleare un foarte frumos rezultat, anume: 8500 m^3 , de stâncă compactă, din cari s'a dragat 59757 m^3 , de stâncă desagregată, ceea ce corespunde la 23900 m^3 , de stâncă compactă. Afară de aceasta, pentru a adânci canalul Porților-de-fer s'a scos 20500 m^3 , de stâncă, s'a vărsat în diguri 93500 m^3 , de anrocamente și 9173 m^3 , de materii diferite și terminat o suprafață de 27000 m^2 , de căptușire cu anrocamente și 28000 m^2 , de căptușire cu piatră.

Lucrările înaintară repede și în 1894, deși cu un rezultat proporțional mai mic, din cauză că se tot iveau dificultăți noi și obstacole neprevăzute. În cataractele superioare, deblearea sub apă începută în șinalurile ce trebuiau săpate, deși dădu un rezultat mai puțin satisfăcător, totuși atinse țifra destul de considerabilă de 60630 m^3 . Dragagiul stâncelor desagregate însă dădu un rezultat mult mai satisfăcător, în 1894 și atinse țifra de 52928 m^3 , de stâncă compactă, ceea ce dă de două ori și jumătate mai mult de materii desagregate. Adâncirea canalului Porților-de-fer era aproape terminată, extrăgându-se în acel an aproape 30000 m^3 , de stâncă, așa că numai rămăsese de cât secțiunea inferioară în avalul digurilor, și locurile destinate pentru gura canalului. În digurile de la Greben și de la Porțile-de-fer s'a vărsat 81555 m^3 , de piatră, și 9173 m^3 , de materii diferite, la Greben s'a făcut 27147 m^3 , de anrocamente și la Porțile-de-fer 28081 m^3 , de căptușire cu piatră.

În acest interval direcțiunea tehnică studie secțiunea cataractelor Dunărei-de-jos, starea albiei și condițiunile de navigațiune și de scurgere a apelor. Acest studiu a dat naștere la oare-cari modificări și adaose ce trebuiau introduse în planurile originale

de regularizare. Aceste modificări și adause ridică suma totală a cheltuielilor, pentru lucrările proiectate, de la 9000000 la 18500000 de fiorini. Mai întâi găsiră cu cale să schimbe direcțiunea șenalului proiectat, să treacă printre cataracte, apropiindu-le de calea navigabilă naturală, satisfăcând astfel mai bine la cerințele unei navigațiuni neîntrerupte. Așa la cataracta de la Stenka în loc de șenalul în linie dreaptă, proiectat în apropiere de țărmul maghiar, păru mai practic de a săpa un șenal către mijlocul fluviului cu curbura corespunzând direcțiunii curentului, așa că în loc de 7408m³. de debleu înscrise în devis, trebui 18029m³. Pentru același motiv, trebui să modifice și șenalul de la cataracta Kozla-Dojke, proiectat în linie dreaptă și să-l prelungească printr-o curbă convenabilă, ceea ce urcă debleurile la 85746m³. în loc de cei 65776m³. proiectați. La cataractele Izlaz-Tachtalia nu se introduse nici o modificare esențială, se recunosc numai că șenalul proiectat cerea numai 32267m³. de debleu în loc de 46736m³ înscrise în devizul original.

Mai multe modificări fură necesare și la Greben și anume să se întărească mai mult digurile și să li se coboare înălțimea. Trebui să prelungească printr-o curbă în susul apei, șenalul proiectat în linie dreaptă prin cataracta de la Juez, și să modifice puțin plafonul șenalului conform cu noul nivel de etiagi, ceea ce reduce debleul la 29,964m³. în loc de 31,733m³. proiectați. Digul de îngustare suferi asemenea o modificare; punctul său de legătură superior fu fixat d'asupra gurei riului Porecska. în loc de desupt cum fusese proiectat.

Modificațiunea cea mai esențială fu cea de la canalul Porților de fer, în urma căruia se săpă la 3 metri de adâncime sub 0 de la etiagiul scării din Orșova în loc la 2 metri după cum se proiectase la început. Atunci ca să stabilească o cale navigabilă răspunzând la această adâncime în secțiunea Porților-de-fer—Orșova, trebui a debleia în albia fluviului un șenal de 60m. lărgime și 3 metri adâncime sub 0 astfel ca vapoarele de mare adâncime după ce au trecut canalul Porților-de-fer, să poată veni până la Orșova ca să opereze transbordarea necesară.

Această adâncire a canalului ceru un debleu de 143,000m³. pe când șenalul între canalul Porților-de-fer și Orșova nu cerea de cât 93,119m³.

S'a mai recunoscut că era necesar de a săpa, în secțiunea de la Greben, în amont de comuna Svinicza un șenal de 60 m. lărgime la plafon și de 2 m. adâncime sub 0 : ceea ce dădu vr'o 13,236m³. de făcut să sară și de extras, apoi s'a mai proiectat să se lărgască partea superioară a șenalului săpat în cataracta de Juiz, făcând să sară vr'o 10,000m³. de stincă. Execuțiunea acestor lucrări însă a rămas în suspens.

De asemenea a mai fost necesar de a săpa un șenal de o lărgime convenabilă și de 3 m. adâncime sub 0, în jos de Porțile-de-fer în albia stincoasă ce se afla aproape de Poarta-de-fer cea mai mică cea ce cerea o debleare de 16,294 m³.

În 1895 lucrările au fost din nou cam întârziate din cauza diferitelor obstacole.

Cu toate acestea rezultatul a fost destul de satisfăcător.

Deblearea sub apă la adânc rămase într'adevăr puțin cam îndărât (33,559m³.) dragagiul însă înaintă destul, de oare ce s'a extras 68,334m³. de stincă compactă, valorind 190,000 m³. de stincă dezagregată. În canalul Porților-de-fer se termină cu totul deblearea părții vecine de barragiu, extrăgându-se 17,000m³. În digele de la Porțile-de-fer și Greben (în mică parte și la Juez) s'a vărsat 66,589 m³. de piatră și la Porțile-de-fer 13,363m³. de materii diferite; pe digurile de la Greben se făcu o căptușire de 23,985m³. de suprafață cu anrocamente și la Porțile-de-fer o căptușire cu piatră având 30 m. coadă și 5279 m³. și alta cu 45 cm. coadă de 18,105 m³. și 1653 m. de bariere de lemn: s'a mai construit în diga din dreapta podul de fer destinat a lăsa să treacă apele din acel loc. Adâncirea canalului Porților-de-fer fiind terminată de desubtul baragei, se începu dărîmarea acestei barage provizorie din care se scoase, în 1895, 8396 m³. Tot în 1895 se termină și șenalul de la cataracta Stenka care, la 18 Oct., fu declarat deschis circulațiunei generale.

Deși după contractul original și cel complimentar lucrările ar fi trebuit să fie terminate la finele anului 1895, totuși din cauza dificultăților și obstacolelor întâmpinate, terminarea completă a tuturor lucrărilor de regularizare nu se poate spera înainte de anul 1898.

(Va urma)

CESTIUNI ECONOMICE

MORILE DIN UNGARIA ȘI OPORTUNITATEA PENTRU ROMÂNIA DE A ÎNCURAJA EXPORTUL DE FAINA

Inginer, **B. G. ASSAN**

Ungaria este țara care—împreună cu Rusia—face o mare concurență făinei românești și ca atare trebuie să cunoaștem starea morăriei de acolo pentru a lua drept exemplu modul cum această industrie a prosperat și pentru a profita de noul regim defavorabil morilor de acolo, regim ce s'a creat cu începere din Ianuarie 1896. Credem a face lucru util, expunând pe larg, starea morăriei din Ungaria, după cum vom face-o pe scurt pentru alte state în capitolul următor.

În interiorul continentului la 605 kiloni. departe de Fiume—unicul ei port pe mare—*Buda-Pesta, centrul morăriei ungurești, este foarte rău situată pentru export.*

Ea se găsește în adevăr pe cel mai mare fluviu navigabil din Europa, însă acest fluviu îngheață $\frac{1}{4}$ parte a anului și oprește ast-fel ori-ce mișcare comercială. Vecina noastră urmând o politică economică demnă de laudă, face toate eforturile pentru a învinge dificultățile ei de transport. Cea d'întăiu în Europa a adoptat cele mai reduse transporturi pe drumuri de fier, prin așa numitele *tarife pe zone*. Ea subvenționează cu sume enorme societăți de navigațiune obligate a face plecări regulate. Porțile de fier, acel scut protector al României, vor fi complect anihilate anul acesta și transporturile făinei ungurești va găsi o nouă facilitate pentru scurgerea ei în Orient.

Cele d'întăiu măsuri pentru a pune o bază solidă și a ridica industria morilor în Austro-Ungaria s'a luat în 1855, adică acum 40 ani. Atunci s'a stabilit prin lege că: *Morile au dreptul să importeze grâu strein fără să plătească vamă, cu condițiune ca el să fie măcinat și reexploatat în formă de făină.*

Astăzi importanța morăriei ungurești reese din faptul că sistemele ei au fost adoptate de toate statele nevoite de a vinde grâul lor sub formă de făină.

Se știe că proprietarii de mori americane, s'au angajat ca simpli lucrători în morile ungurești pentru a cunoaște organizarea și secretele de fabricațiune.

În Ungaria industria mare prevalează, căci morăria, găsind numai în export rațiunea ei de a fi, pune în valoare supraproducțiunea de grâu sub forma de făină pentru a asigura țării avantajele apreturei.

Ungaria posedă 15000 de mori cu vaporii, cu apă și cu vânt a căror producțiune este evaluată la 250 mii vagoane, adică de 2 ori recolta anuală a României.

Printre aceste 15000 mori, aproape 200 sunt mori mari. Cele 11 mori din Buda-Pesta, produc ele singure 74.000 vagoane pe an, cifră care echivalează cu exportul anual de grâu al României. Aceste 11 mori macină dar un sfert din producțiunea tuturor morilor din Ungaria, în totalitatea morilor dispun de o forță motrice în mașini cu vaporii de 29.000 cai, și în turbine sau roate hidraulice de 49.000 cai.

Iată cantitatea de grâu măcinat în morile din Buda-Pesta:

1870 .	31.063 vag.
1875 .	31.418 »
1880 .	36.729 »
1885 .	58.139 »
1890 .	60.619 »
1894 .	71.782 »
1895 circa .	79.000 »

Este evident, că morăria ungurească facilitează mult punerea în valoare a grâului și permite agricultorilor de a vinde produsele lor cu prețuri superioare la cele obținute de concurenții lor. Geniul tehnic al acestor mori și puternica lor organizare comercială asigură produselor ungurești o situațiune excepțională cu toate dificultățile naturale de învins.

Organizațiunea comercială a morilor de exportațiune, a contribuit mult la acest rezultat. Aceste mori cari nu găsesc în țară destui consumatori pentru făinele superioare, sunt forțate de a 'și scurge o mare parte din producțiunea lor în streinătate. În acest scop ele întrețin relațiuni solide în toate țările de pe Continent; sunt în cunoștință asupra consumațiunii și obiceiurilor piețelor streine, cunosc căile de comunicațiune și tarilele tuturor țărilor, tarifele în cari studiaza și caută cele mai bune căi de penetrațiune; ele studiaza asemenea condițiunile financiare ale fiecărui stat.

Personalul morilor aproape tot așa de numeros ca și acela al unui minister, constituie o admirabilă organizațiune, în care fie-care funcționar al serviciului tehnic și comercial nu încetează de a-și studia domeniul său, întâiu pentru a perfecționa producțiunea și a micșora cheltuielile, al doilea, pentru a mări locurile de desfacere și a profita de ori-ce ocaziune de vânzare și de câștig.

Fe-care moară păzește cu gelosie pentru ca reputațiunea tradițională a produsului național să nu sufere vre-o depreciere.

Cea d'întâi moară cu vapori a fost construită în Budapesta la 1839, adică cu 14 ani înainte de a se fonda în România prima uzină cu vapori de către George Assan.

Cea mai veche moară în Ungaria a prosperat grație conducătorilor ei și grație guvernului, ast-fel că astăzi transformată în societate pe acțiuni, a devenit cea mai mare din Ungaria și poate măcina 8000 vagoane pe an cu o forță de 1,200 cai vapori. Președintele acestei societăți, d-nul C. B. de Bélavar, a fost numit, grație meritelor sale pentru dezvoltarea ce a dat industriei naționale, membru în camera magnaților; cea mai mare distincțiune ce s'a dat vre-unui industrial în Ungaria.

În monarhia austro-ungară, există o inamicăție între agrarii unguri și morarii din Austria și Boemia de o parte și din morile din Ungaria de altă parte.

Acestea din urmă s'au bucurat în tot timpul de avantajul importului fără vamă a grâului românesc, sârbesc, etc., cu condițiune însă ca 70% din acest grâu să fie exportat sub formă de făină¹⁾.

Importul în Ungaria din:

	Secara	Grâu	Grâu la %, din total
România . .	1084 vag. . .	12.000 vag. . .	62,22
Serbia . . .	124 » . .	5.147 » . .	26,67
Bulgaria . .	276 » . .	525 » . .	2,72
Rusia . . .	713 » . .	1.596 » . .	8,21
Germania . .	4 » . .	21 » . .	0,18
Total	2.201 vag. . .	19.289 vag. . .	100,00

Din acestea s'a exportat sub formă de făina, grișuri și țărițe următoarele cantități în 1894:

Făina	10.696 vag. în valoare de 13.905.000 florini
Grișuri	141 » » » » 126.919 »
Țărițe	3 » » » » 1.594 »
Total	10.840 vag. în valoare de 14.132.833 florini

Se vede dar cât de mare importanță pentru morile Ungurești, are grâul românesc; grație căruia Ungaria a putut să și amelioreze făina exportată și sa câștige renumele de care se bucură astăzi în streinătate.

Protestațiunile violente ale presei și agrarilor unguri în contra liberului import al grâului românesc

1. Această înțelegere combinațiune economică, ce a fost imitată de Italia, Franța și Germania, combinată cu modul cum se exportă făina, adică numai cea fină și de o mai mare valoare, precum și combinat cu faptul că în Ungaria a existat și există (cu toate aparențele că guvernul ar voi să-l facă să dispară) un agiu de circa 25%, agiu care însemnează o primă de export de 25% din valoarea lucrului exportat și tot de odată o estențiere a muncii de 1/4 parte, a făcut ca morăria să prospere foarte mult în Ungaria și exportul ei să nu fie influențat de prejudiciul adus prin suirea vămii la făină în toate statele europene.

au fost combătute în parlament de M. Wekerle, președintele consiliului de miniștri, care a probat că grâul românec nu apasă asupra prețului grâului unguresc și nu atinge întru nimic reputația făinei ungurești.

D-nu Wekerle a pronunțat în 14 Noembrie 1894 un lung discurs în care arăta că dacă calitatea grâului românesc ar atinge întru cât-va reputațiunea făinei unguresci aceasta nu s'ar vinde la Paris cu un preț superior făinei similare franceze. Superioritatea făinei ungurești ține atât de modul cum se fac amestecările de grâne locale străine cât și tehnica perfecționată a morilor, cu toate că au ajuns la randamente superioare de 70—75% făină. Aceste mori perfecționate produc peste 150.000 vag. de făină pe an, cantitate pe care țara nu ar putea-o consuma. Dacă s'ar suprima scutirea de vamă la grâurile românești — urmează d-nul Wekerle — morile nu ar mai putea să susție concurența și ar fi forțate de a reduce cu 20—25% producțiunea lor, adică a reduce cantitatea de grâu unguresc, ce ele consumă actualmente, cea ce ar apăsa mai mult asupra prețurilor.

Afirmațiunile d-lui președinte al consiliului erau basate pe o serie de tablouri foarte instructive și pe cari credem că trebuie să le punem sub ochii cititorilor noștri.

Morile din Buda-Pesta obțin cu 100 kgr. de grâu¹⁾:

19 % făină No. 0
11 » » » 1
10 » » » 2
40 % făina albă
6 % făinu No. 3
6,5 » » » 4
8 » » » 5
6 » » » 6
4,5 » » » 7
4 » » » 8
35 % făina neagră.

1) Astăzi în România există cea mai mare confușiune asupra diferitelor tipuri de făină cari sunt numerotate arbitrar după placul fiecărei mori. Așa în Brăila există No. 0, 1, 2, 3, etc. În București se notează cu cifrele J. P. N. etc. (jimbliă, pâine, negritura).

În Buda-Pesta concurența a făcut ca morile să producă până la 18 tipuri de făină, ast-fel că diferența între două tipuri succesive devenise aproape imperceptibilă. Aceasta stare de lucruri fiind prejudiciabilă morilor, ele sau pus de acord pentru a stabili numai 8 tipuri ale căror eșantioane normale sunt depuse la Bursa în Buda-Pesta, cea ce permite de a se controla autenticitatea ori-cărei făine.

Relativ la modul de a se distinge diferitele calități de făinuri d-nul doctor S. Cerchez de la institutul chimic universitar din București a produs o metodă foarte practică, bazată pe cantitatea de ulei ce există într-o făină și care cantitate este cu atât mai mare cu cât făina este mai neagră. D-nul S. Cerchez analizând peste 200 de probe de făină, a constatat superioritatea făinurilor Românești. Ar fi de dorit ca rezultatul analizelor făinurilor Românești comparate cu făina din alte țări să fie de publicat pentru a servi morilor noastre exportatoare.

În total deci:

75 %	făină
16,5 »	tărițe fine.
5 »	tărițe ordinare
1 »	pierderi.
97,5 %	radment

Din aceste făinuri se exporta numai făină No. 0 și 20 la 0/0 din făina ¹⁾No. 1. S'au obținut următoarele prețuri la Paris comparativ cu făina similară franceză.

Prețuri obținute pe 150 Kgr. la Paris

	Făina franceza	Făina ungureasca
1890 1 Ianuarie	53, — fr.	76, 10 fr.
1891 » »	59, 30 »	73, 50 »
1892 » »	58, 23 »	77, 80 »
1893 » »	47, 90 »	76, 90 »
1894 » »	43, 75 »	72, 40 »

Printr'un ultim tablou d. Werkele arată ca suirea prețurilor a corespuns regulat cu o recrudescență a importățiunilor și scăderea prețurilor cu o diminuțiune a importățiunilor de grâu românesc.

Cu toate acestea probe nu atât de favorabile grâului românesc cât morilor ungare, agrarii unguri cari se uitau cu ochi răi la grâul românesc ce, ziceau ei, le face o concurență intolerabilă au reușit un an dupa pronuțarea discursului de mai sus, adică în Ianuarie 1896, să restrângă privilegiul de care se bucurau (de 40 de ani) morile și grație căruia exportățiunea de făina s'a menținut așa de bine.

Iată *verdictul de decadență al morilor ungare*:

1. Cu incepere de la 8 Ianuarie 1896, nu se mai permite importul de grâu străin fără plată de cât cu condițiunea ca din 100 kgr. grâu importat se să exporte 100 kgr. făină în loc de a se exporta — ca până astăzi — 70⁰/₀ făină.

2. Termenul de apretură, adică termenul în care grâul importat trebuie să se reexporteze sub forma de făină va fi de 6 luni în loc de un an, ca mai înainte. Or-ce prelungire de timp este interzisă.

3. Cauțiunea vamală ce vor depune morile ca garanție pentru această introduțiune temporară se va efectua în bani, iar nu în efecte de stat ca până acum.

4. Făina ungurească va plăti ca și celelalte produse, vamă la intrarea ei în Austria.

4. Adică făina mai fină, mai scumpă și capabila de a suporta cheltueli de transport, vamă, comisioane.

Făina neagră și mai igienică rămâne, în țara unde se caută a fi se da cât de multe întrebări la armata, la populațiunea rurală, etc.

Aceasta este o politică economică de cea mai mare importanță și pe care România trebuie să o imiteze.

Aceste măsuri restrictive pentru morile ungare nu pot veni de cât în favorul morilor românesci dacă acestea din urmă vor fi puse în poziție de a profita de acest regim și a putea lua piețele câștigate de făina ungurească.

Cum că aceste restricțiuni aduc cea mai mare lovitură morilor unguresci, o vedem întâiu din modul cum se exprimă ziarile ungare, al doilea din examinarea cantității lor de grâu importat și de făina exportată.

Gravitatea faptului reese dar din cifrele următoare:

Ungaria a introdus în 1894 19.300 vag. grâu străin

» » exportat » » 10.840 » făină ungar.
ceea ce probează că morarii unguri nu numai că exportă toată făina provenită din griurile noastre, prin care ei și ameliorează calitatea, dar mai au necesitate de grâu străin pentru consumul din interiorul monarhiei, căci cele 19,300 vagoane grâu străin, produc 15.000 vag. făină, deci până la 10.840 vagoane, făină exportată, mai rămâne un excedent de 5.840 vagoane, făină ce trebuie să se consume în interior. Dacă dar prin noul regim, se obligă morarii a exporta din 100 kgr. grâu străin, 100 kgr. făină iar nu 70 kgr. ca mai înainte; aceasta echivalează cu o scumpire a prețului făinei, cu o micșorare a exportului sau al debitului morilor.

De oare-ce morile pentru a funcționa, au nevoie de grâu străin, producțiunea lor era forțată, și guvernul impedecând intrarea grâului străin, nu va micșora cantitatea de făină ce se consumă în interior, ci pe cea care este destinată pentru export și anume:

	1892	1893	1894
1 In Austria: . .	40.180 vag.	45.360 vag.	48.980 vag.
Din acestea morile din B-Pesta			
au furnizat . . .	18.610 »	20.500 »	20.930 »
sau la ⁰ / ₀ din total	46,3 ⁰ / ₀	45,2 ⁰ / ₀	42,8 ⁰ / ₀

	1892	1893	1894
2. In străinătate	9,550	10,480	10,650
Din acestea morile din B-Pesta			
au furnizat . . .	7,970	9,200	8,460
sau la ⁰ / ₀ din total	33,5 ⁰ / ₀	87,8 ⁰ / ₀	79,5 ⁰ / ₀

Pentru a arăta și locurile speciale de desfacere a făinei unguresci, dăm aci cifrele după statistica oficială ungară pe anul 1894, cifre a căror publicare aci — suntem siguri — nu va face plăcere nobililor noștri vecini.

Exportul special de făină al Ungariei în 1894

Vag.	Vag.
1.—Brit.-mare . . 5.567	13.—Italia . . . 50
2.—Germania . . 1.578	14.—Serbia . . . 38
3.—Francia . . . 1.237	15.—Danemarca . 34
4.—Brasilia . . . 996	16.—Hamburg . . 27
5.—Elveția . . . 395	17.—Egipt . . . 18
6.—Rusia . . . 143	18.—Grecia . . . 17
7.—Norvegia . . 134	19.—Africa . . . 15
8.—Germ. sud . . 124	20.—Bulgaria . . 12
9.—Turcia . . . 107	21.—India-engleză 5
10.—India-Oland . 65	22.—Tunisia . . . 2
11.—Belgia . . . 60	23.—România . . 1
12.—Suedia . . . 52	24.—Columbia . . 1

Acestea sunt cantitățile și destinațiunea făinei de export din Ungaria, către care România trebuie să și îndrepteze privirile, căci ea exporta 74.000 vagoane grâu brut, iar exportul total al Ungariei de făină este de 50.000 (în Austria și Streinătate) *deci noi am fi în stare să exportăm făina cât exporta și Ungaria*, de oare ce materia primă o avem cu prisosință.

Din aceasta materie primă exportată sub formă brută Austro-Ungaria ne lua a 6-a sau a 7-a parte pentru a o măcina. Prin noul regim adoptat, exportul nostru de grâu în Ungaria va suferi, deci suntem datori ca să căutăm o compensațiune la pierderea acestui debușeu, prin achiziționarea locurilor de desfacere — mai sus notate — ale făinei ungurești, lucru ce nu se poate face fără concursul patriotic a guvernului Românesc.

Frumosul export de făină al Ungariei, datorat mai cu seamă grânelor românești, — după cum zărele ungare nu se sfîșesc de a o spune — nu putea fi de lungă durată într-o țară atât de divizată după cum este monarhia austro-ungară.

Acest pronostic îl citim în «Pester Loyd» din 1 și 2 Ianuarie 1896, după decretarea restricțiunilor morilor, restricțiuni deja citate.

Grinele importate ne puneau în stare de a concura și domina piețele lumii, cu ele numai am putut da avânt și pune în valoare grânele noastre....

Formarea celor mai efteie prețuri la făina de export nu se poate face de cât printr-o rațională procedură de măcinășii, prin alegerea și amestecarea judicioasă a grâurilor, ceea ce nu se poate efectua fără ajutorul agrarilor României și Serbiei. Aceștia ar trebui să se plângă pentru oprirea importului, iar nu agrarii unguri.

Putem zice că această reușită neașteptată a agra-

rilor echivalează cu oprirea exportului făinei, de oare-ce:

1. Termenul de 6 luni pentru apretură este prea scurt.

2. Pentru că prin obligațiunea de a se exporta din 100 kgr. grâu, 100 făină, nu s'a luat în seamă scăderea de 10% inevitabilă a măcinășului prin curățare și praf. Toleranța din 'nainte era necesară pentru a se obține cu grăurile românești mai multă cantitate de făină fină pentru export.

3). Depunerea cautiunii în bani (în loc de efecte de stat) reprezintă o pierdere de dobândă, care se manifestă printr'un adaos pe capital și o mai mare întrebuintare a creditului morilor.

Presupunem că am aduce și de aci înainte grâu străin; prin prescripțiunea de a exporta făină sută la sută, socotim că vom avea o pierdere prin praf și manco de 10%, adică 15 creițari aur sau 18 creițari hârtie¹⁾ la % kos.

Obligațiunea de a depune cautiunea în numerar va costa 4½ creițari pentru % Kgr. și în compensațiune ele obțin o reducțiune la transport, care echivalează cu 11—16 creițari.

Având în vedere că indubitabil măcinășul se va restrânge, căile ferate ungare vor pierde circa 100000 flor. prin micșorarea transporturilor.

Strigătorii agrari nu au putut motiva în lupta lor susținută țesalor de *prea mare prisosință a morilor* și nu vedem din această abundență nici o vătămare a agriculturii, ast-fel că resbelul declarat este puțin patriotic.

Exportul nostru de făină în străinătate (exclusiv Austria) a fost în 94 de 10.000 vag. făină fină. Această cifră este tocmai 60% din totala producțiune de făină fină. Deci exportul de făină fină a fost un ce forțat, de oare-ce această făină fină nu putea fi plasată nici în țară (Ungaria), nici în Austria cu prețurile obținute în străinătate. Această necesitate de export ni se impune imperios, căci *face efectul de regulator al prețului*. Făină fină formează punctul de întrebare al existenței morilor, lucru ce ocupă actualmente atât pe guvern cât și parlamentul.—Noi trebuie să ne asigurăm acest export de făină și să-l dezvoltăm, căci alt-fel piețele austriace s'ar inunda de făină fină și i-ar cauza deprecierea; consecințele ar fi că s'ar produce o apăsare asupra prețurilor grâului, lucru ce n'ar fi nici în interesul agrarilor unguri care ar trebui să fie convinși că, fără grâul românesc grâul unguresc nu poate fi pus în valoare.

Astăzi, când totul este sfârșit, nu mai putem să ne plângem. Ne-am făcut datoria, am pus în vedere că morăria noastră n'ar fi trebuit să fie sacrificată și luată ca un obiect de experiență. — Ambele regime au găsit de cuviință să asculte pe reprezentanții morarilor, însă nu au luat în seamă părerea lor. Știm că agricultorilor și morarilor austriaci de mult morile noastre le aveau ca un ghimpe în ochi.

1. Aceste calcule publicate într'un ziar ungar, probează că morile pun mare importanță pe agio la aur, care — în contra afirmațiunilor unor economiști români — este de cel mai mare folos pentru industria exportatoare a unei țări.

Experiența va dovedi cine au dreptate: morarii? sau agrarii? Asemenea se vor dovedi cu cât se vor urca prețul grâului indigen, dacă grâul românesc nu va mai putea depăși granița noastră și cum brutarii și morarii boemi, se vor grăbi a plăti mai bine proveniența ungară! Vom constata dacă consumul se poate dicta de agrari.

Astăzi constatăm cu regret că Austria a lovit simțitor într-o industrie bănoasă a Ungariei. Acestei industrii i s'a dat astăzi un avantaj foarte slab, nici nutrimentul de trai; pe când morarilor boemi celor din Austria de jos și din Moravia li s'a făcut pe p'ac.

Suntem convinși, că regimul nostru a capitulat cu greutate la această cerere, lucru ce se dovedește prin următoarele reduceri de transporturi ce ni le face nouă (Ungaria) și anume:

«Cu începere de la 9 Ianuarie 1896, pentru via «Fiume spre Brasilia, Englitera, Francia (Porturile «franceze situate dincolo de Gibraltar) precum și «pentru porturile Belgiene, se reduc simțitor tarifele «pe C. F. și anume:

«De la Buda-Pesta (Sud) până la Fiume... 55 cr. în «loc de 66 cr. ca până acum.

«De la celelalte stații din Budapesta, până la Fiume, 58 în loc de 69 cr. pe $\frac{1}{10}$ de kos.

«Morile situate dincolo de Budapesta, în locul refacției din înainte de 27 creștări li se acorda 35 cr. $\frac{1}{10}$ «kos. din tarifele ordinare ale stațiilor și până la «Fiume. Aceste reflecții se acordă morilor din provincie, dacă își iau angajamentul a exporta în 1896 «în localitățile sus menționate o cantitate de 7.000 «vagoane făină.

Dacă însă vor exporta mai mult de 700 vagoane, «morile din provincie se vor bucura de un alt scă- «zământ de 5 creștări, așa în cât tarifa de la B.-Pesta «(Sud) la Fiume ar reveni la 50 cr. iar de la celelalte «stații din B.-Pesta 53 cr. Refacția pentru morile din «provincie ar reveni atunci la 40 creștări pe $\frac{1}{10}$ kos.

«In ceea ce privește exportul morilor din provincie este de notat că ori-ce stațiune ar fi ele, devin taxate «tot așa ca și fiind situate în Buda-Pesta. Tot tinde în «a dirija produsele lor tot la Fiume și ele s'au bucurat «de aceste avantagi, dacă n'ar intra în vre-o legătură «pentru ași reduce producțiunea.

«In cazul când morile ar accepta aceste condițiuni, «pentru că morile din B.-Pesta și Agram nu au în realitate prin reducerea tarifului o recompensă vădită, li «se acordă o refacție de 6 cr. de $\frac{1}{10}$ de kos. pentru importul de grâne streine pe calea ferată în anul 1896.

Aceste reducții de 11, respectiv 16 creștări (după distanțe) reprezintă pentru toate morile o economie

sau primă de 77.000 — 112.000 florini. O cerșetorie! în raport cu avantajul avut până acuma prin introducerea grâului românesc, avantajul, care la 6000 vagoane grâu strein, spre exemplu, reprezintă un profit de $\frac{1}{2}$ milion de fiorini pentru mori.

Nu voim să desprețuim valoarea reducerii tarifului, vedem că este o jertfă îndoită din partea guvernului, însă cu toată scăderea concurența morilor streine nu o vom putea înlătura, și viitoarele prețuri la grânele noastre rămâne un ce încă nedeterminat.

Poate că guvernul a voit să facă o experiență, satisfăcând un capriciu al agrarilor și aducând mari daune unei industrii înfloritoare a Ungariei, experiența care n'are nici un scop și care va fi în detrimentul nostru. Prevedem că această greșală se va repara cu greu, mai târziu când morile crescând din statele vecine (România) **se vor substitui în locul nostru.**

Din cele de mai sus se vede — după însuși afirmațiunile celui mai autorizat ziar din Ungaria *Pester Lloyd* — că morăria ungară nu poate prospera fără ajutorul admisiunilor temporale de grâu strein și în special de grâul românesc, că ori-ce restricțiune s'ar face în scop de a micșora intrarea acestui grâu ea va fi urmată de o micșorare a exportului de făină ungurească și nu va putea fi compensată prin nici un fel de avantaj în bani, pe care patriotismul ungar l'ar acorda morilor exportatoare, căci condițiunea de export nu constă numai în bani, dar și în calitatea și felul făinei exportate, lucru ce nu se poate modifica prin prima or-cât de mari ar fi ele.

Ungaria își va micșora trimeterile de făină în țările menționate. Aceste țări însă, nu vor putea fără să consum: cantitatea respectivă de făină, ce le-a fost sustrasă, de oare-ce făina este un articol de prima necesitate a cărui consumațiune merge crescând. Acele țări — cărora recolta de grâu nu le suficează se vor adresa la alte țări exploatoare pentru a își procura grâul lor respectiv, făina indispensabilă.

România, care este clasificată a 3-a țară printre țările exportatoare de grâu, va fi dator să câștige piețele pierdute de Ungaria, exportând făină.

Iată pentru ce am dat acestui capitol titlul de: *Oportunitatea pentru România de a încuraja exportul de făină.*

PUBLICAȚIUNI

CĂILE FERATE ROMÂNE

Se aduce la cunoștința generală că în ziua de 17 Februarie 1897 (stil nou) orele 3 p. m., se va ține licitație la direcțiunea generală a căilor ferate române pentru aprovizionarea a 10.000 bucăți scânduri de brad de diferite dimensiuni, predate în termen de șase luni de la data încheierii contractului.

Informațiile despre dimensiuni, condiții speciale, caiet de sarcini și altele, se pot lua în toate zilele de lucru de la orele 11—6 la serviciul A, gara de Nord la biroul de materiale, unde se vor libera și formulare pentru oferte.

— Se aduce la cunoștința generală că în ziua de 17 Februarie 1897 (stil nou) orele 3 p. m., se va ține licitație la direcțiunea generală a căilor ferate române pentru aprovizionarea a 300 bucăți scânduri de frasin, 450 bucăți scânduri de plop, 200 bucăți scânduri de lei și 10 bucăți scânduri de carpen de diferite dimensiuni, predate în termen de șase luni de la data încheierii contractului.

Informațiile despre dimensiuni, condiții speciale, caiet de sarcini și altele, se pot lua în toate zilele de lucru de la 11—6 la serviciul A, gara de Nord la biroul de materiale, unde se vor libera și formulare pentru oferte.

— Se dă în întreprindere lucrările de tinichigerie și vâpsitorie în divizia I-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: „Oferta pentru vâpsitorie și tinichigerie în divizia I-a, licitația din 22 Februarie 1897“.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală, serviciul P, până în ziua de 22 Februarie 1897 (stil nou) orele 3 p. m., când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1.000 lei la casa centrală a direcției generale la București, depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admit. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepsele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, calea Victoriei, No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere furnitura de 12.500 metri cubi petriș ciuruit și 3.100 metri cubi petriș neciuruit din matca râului Moldova lângă Roman.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogirea pe plic: „Oferta pentru petriș, din riul Moldova la licitația din 25 Februarie 1897, stil nou,„.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală, serviciul P,

până în ziua de 25 Februarie 1897 (stil nou), orele 3 p. m., când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1.700 lei la casa centrală a direcției generale la București, depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepsele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, calea Victoriei, No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere furnitura de 8.000 metri cubi petriș ciuruit din riurile Bistrița și Olt pe linia Piatra-Olt-Rimnicu-Velcea.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: „Ofertă pentru petriș din Bistrița și Olt, licitația din 22 Februarie 1897 (stil nou)“.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală, serviciul P, până în ziua de 22 Februarie 1897 (stil nou), orele 3 p. m., când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1.300 lei la casa centrală a direcției generale la București, depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepsele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, calea Victoriei, No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere lucrări de tinichigerie și vâpsitorie în divizia II-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: „Oferta pentru tinichigerie și Vopsitorie, Divizia a II-a, licitația din 26 Februarie 1897 st. n.“.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 26 Februarie 1897 st. n. orele 3 p. m., când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1600 lei la casa centrală a Direcției generale la București, Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisa cassei centrale a căilor ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, calea Victoriei, No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 4500 metri cubi pietriș ciuruit pe linia Strehaia-Filiași-Tg.-Jiu și Filiași-Isalnița.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș ciuruit pe linia Strehaia-Filiași-Tg.-Jiu, licitația din 26 Februarie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea Generală la serviciul P, până în ziua de 26 Februarie 1897 st. n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferta nu se admite.

Se va depune prealabil o cauciune de 700 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele cassei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 6500 metri cubi pietriș ciuruit pe linia Costești-Turnu-Măgurele secția a 2-a din divisia a II-a.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș ciuruit pe linia Costești-Turnu-Măgurele licitația din 2 Martie 1897 stil n. Ofertele se vor primi la direcțiunea generală serviciul P, până în ziua de 2 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferta nu se admite.

Se va depune prealabil o cauciune de 1300 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele cassei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei, No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 8800 metri cubi pietriș ciuruit pe linia Stolnici-Corbu-Potcova-Piatra-Olt.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș ciuruit pe linia Stolnici-Piatra (Olt), licitația din 2 Martie 1897 stil n. Ofertele se vor primi la direcțiunea generală serviciul P, până în ziua de 2 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1500 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele cassei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul cen-

tral de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 10500 metri cubi pietriș ciuruit și 1800 metri cubi pietriș neciuruit din matca riului Suceava între stațiile Liteni, și Veresti.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș din Suceava la licitația din 4 Martie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală serviciul P, până în ziua de 4 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1350 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisa cassei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 7000 metri cubi pietriș ciuruit din matca riului Argeș.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș din riul Argeș la licitația din 8 Martie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală serviciul P, până în ziua de 8 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1000 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele cassei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura a 13000 metri cubi pietriș ciuruit din Balastiera-Prahova klm. 45 al liniei București-Ploști din divisia a 3-a.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș la stația Prahova, licitația din 8 Martie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală serviciul P, până în ziua de 8 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2300 lei la cassa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor

fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 9000 metri cubi pietriș ciuruit luat din matca riului Dâmbovița din dreptul chilometrului 57—600 linia Titu-Pucioșa, sau din balastiera Dâmbovița.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P. cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș din riul Dâmbovița, licitația din 8 Martie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea generală, serviciul P. până în ziua de 8 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 1600 lei la casa centrală a Direcției generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei, No. 124 în București.

Se dă în întreprindere lucrările de văpsitorie și tinichigerie în divisia 6-a de întreținere, pe liniile Bacău, Burdujeni, Vaslui, Iași, Pașcani, Ungheni, Dolhasca, Fălțiceni, Leorda, Dorohoiu.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru lucrări de văpsitorie și tinichigerie în divisia a 6-a, licitația din 17 Martie 1897 stil nou. Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală Serviciul P. până în ziua de 17 Martie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide. Supraofertele nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 2000 lei la casa centrală a Direcției Generale la București depunerea cauțiunii în numerariu la licitație, nu se admite. — Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 București.

Se dă în întreprindere furnitura a 9000 tone piatră de anrocamente și gîdărie și 7000 tone piatră sfărîmată extrasă din cariera de la chilometrul 379+800 linia Turnu-Severin-Vârciorova.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P. cu adăogire pe plic: Oferta pentru furnitura de piatră de Vârciorova, licitația din 8 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală Serviciul P, până în ziua de 8 Martie 1877 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide. Supraofertele nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 1475 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație nu se admite. — Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 4000 metri cubi pietriș ciuruit luat din matca riului Târgului din dreptul kilometrului 38 al liniei ferate Golești-Câmpu-Lung.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române. Serviciul P, cu adăogire pe plic: Ofertele pentru furnitura de pietriș din riul Târgului, licitația din 8 Martie 1897 stil nou. Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 8 Martie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide. Supraofertele nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 500 lei la casa centrală a Direcției Generale la București depunerea cauțiunii în numerariu la licitație nu se admite. — Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 8000 metri cubi pietriș ciuruit și de 1300 metri cubi pietriș neciuruit din divisia a V de întreținere pe liniile ferate Mărășești, Bacău și Adjud-Tîrgu-Ocna în punctele: 1) din albia priului Zavrăuți la kil. 344; 2) din albia pârului Caregna la kil. 352; 3) din albia riului Troțuși pe linia Mărășești-Bacău la kil. 361; 4) din albia riului Siret la kil. 388; 5) la halta Faraoni kil. 405; 6) din albia riului Bistrița kil. 420 în apropiere de stația Bacău; 7) din albia riului Troțuși pe linia Adjud-Tîrgu-Ocna; 8) din camarele de imprumut de a lungul liniei Adjud-Tîrgu-Ocna.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș pe liniile Mărășești-Bacău și Adjud-Tîrgu-Ocna, licitația din 9 Martie 1897 stil nou. Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 9 Martie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 1100 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprinde lucrările de tinichigerie și văpsitorie din divisia a 5-a de întreținere, după liniile Galați, Bacău, Tecuci-Vaslui, Crasna-Huși și Adjud-Tg.-Ocna,

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P. cu adăogire pe plic: Oferta pentru tinichigerie și văpsitorie în divisia a 5-a la licitația din 15 Martie stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală, serviciul P. până în ziua de 15 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2056 lei la casa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 13000 metri cubi pietriș ciuruit și de 14000 metri cubi pietriș neciuruit din matca râului Siret la Cosmesci pentru divisia a V-a.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către direcțiunea generală a căilor ferate române, serviciul P. cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș la Cosmești la licitația din 12 Martie 1897 stil n.

Ofertele se vor primi la direcțiunea generală, serviciul P. până în ziua de 12 Martie 1897 stil n. orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2200 lei la casa centrală a direcției generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al căilor ferate române, Calea Victoriei No. 124 în București.

Direcțiunea generală.



Comitetul „Societății Politehnice”

PE ANUL 1897

PREȘEDINTE: ELIE RADU

VICE-PREȘEDINȚI N. N. HÎRJEU, I. I. C. BRĂTIANU

CASIER: N. GALLEA

SECRETARI: GR. STRATILESCU, I. PĂSLĂ, D. POENARU

MEMBRI:

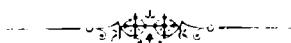
Botez Th.,
Caracostea Gh.,
Duca Gh. J.,
Gafencu Al.,
Lupu C. Gh.,
Ottolescu Sc.,
Panait Gh. ✓

Panaitescu Sc., Căpitan,
Peretz P. B.,
Proca Al.,
Rădulescu M. N.,
Râmniceanu M. M.,
Saligny Anghel
Jarca D.

COMISIUNEA DE EXCURSIUNI:

Casimir A.
Mareș Al.,
Caracostea Gh.

Pușcariu J.,
Alimănescianu C.,
Proca Al.



SOCIETATEA POLITECNICA

ȘEDINȚA COMITETULUI DE LA 28 DECEMBRIE 1896

Membrii prezenți: D-nii Anghel Saligny, M. Râmnicănu, N. Hârjeu, D. Yarca, Gh. Panait, Gh. Caracostea, D. Poenaru și I. Păslă.

Ordinea de zi:

- 1) Demisiunea D-lui Gh. I. Duca din funcția Președinte.
- 2) Demisiunea D-lui N. Gallea din funcțiunea Casier.

Ședința se deschide la ora 8,30 seara, sub preșidenția D-lui Vice-Președinte N. N. Hârjeu.

Se citește procesul-verbal al ședinței de la 19 Decembrie a. c. și se aprobă.

Se intră în ordinea zilei.

- 1) a. Demisiunea D-lui Gh. I. Duca.

În urma citirii demisiunii D-lui Gh. I. Duca și după lămuririle date de D-l Anghel Saligny, comitetul primesce demisiunea D-lui Duca și hotărăște ca D-l Vice-Președinte N. Hârjeu să exprime în persoană regretele comitetului.

- b. Alegerea noului Președinte.

După deliberările făcute și după explicațiunile date de D-l M. Râmnicănu, că cestiunea demisiunii noului Președinte aduce cu sine alegerea unui alt Președinte, se procedează la alegerea unui nou Președinte și se alege în unanimitate Președinte al Societății Politecnice D-l Elie Radu și se hotărăște ca D-l Vice-Președinte N. Hârjeu și

D-l Secretar D. Poenaru să facă cunoscut D-lui Elie Radu rezultatul acestei alegeri.

- 2) Demisiunea D-lui N. Gallea din însărcinarea de casier pe anul 1897.

D-nul *Dimitrie Yarca* cerând cuvântul, susține să nu se primească demisiunea D-lui Gallea din însărcinarea de Casier; și fiindcă D-l Gallea, în demisiunea D-sale, invoacă lipsa de timp necesar de a se ocupa de casa Societății, D-l Yarca declară că D-sa se va pune la dispozițiunea D-lui Gallea pentru a i se ușura însărcinarea dată de comitetul Societății.

Se pune la vot propunerea D-lui Dimitrie Yarca și se aprobă în unanimitate.

Se dă citire unei adrese a D-lui P. P. Peretz, prin care scuzându-se că nu poate lua parte la ședința comitetului, arată modul D-sale de a vedea în cestiunile de la ordinea zilei, precum și modul D-sale de a vota privitor la aceste cestiuni.

Comitetul, conform cu art. 22 din statute, respinge atât opiniunile cât și votul D-lui P. P. Peretz.

Ne mai fiind nimic la ordinea zilei, ședința se ridică la ora 10.

Vice-Președinte, **N. N. Hârjeu.**

Secretar, *Ion Păslă.*

PĂCURA ȘI LIGNITUL ÎNTREBUINȚATE CA COMBUSTIBILE

Dacă examinăm mai de aproape ceea ce se petrece în focarul unei mașini cu vapori, oare-care, în timpul combustiei, vom pricepe ușor, că acolo — ca într'un laborator de chimie — se tratează corpuri combustibile: cărbuni de piatră, lignit, lemne, păcură cu un curent gazos; aerul atmosferic.

Combustia, care produce căldură, este o combinație chimică a elementelor combustibile cu oxigenul din aer.

Aerul este format din amestecul oxigenului cu azotul, în proporție de 21 litri oxigen și 79 litri azot, la 100 litri de aer; iar în greutate 230 grame oxigen și 770 grame azot la 1 kgr. aer.

În procesul combustiei, azotul nu joacă nici un rol direct, afară doară, că e ca un calmant, moderând acțiunea prea vie a oxigenului pur.

Elementele combustibile din materialele de ars, mai sus enumerate, sunt: *carbonul* și *hydrogenul*. Grafita, plumbagina, etc., nu sunt de cât carbon aproape pur. Diamantul este carbonul pur cristalin. Hydrogenul este un gaz, care, în cărbunii de piatră, fiind combinat cu carbonul dă naștere corburilor de hydrogen, care se degajează prin destilare și produc gazul de iluminat. Alte carbure de hydrogen liquide, constituiesc petrolul.

Prin actul combustiei, carbonul, combinându-se cu oxigenul, dă naștere la două gaze diferite: oxidul de carbon și acidul carbonic. Compoziția celui întâiu este: 6 gr. carbon cu 8 gr. oxigen dau 14 gr. oxid de carbon, care este un gaz încă combustibil. Pentru cel de al doilea: 8 gr. oxigen cu 14 gr. oxid de carbon (sau 16 gr. oxigen cu 6 gr. carbon) dau 22 gr. acid carbonic, care este un gaz necombustibil.

Interesul într-o combustie este deci ca tot carbonul să fie prefăcut în acid carbonic — combustie completă, — căci ori-ce degajare de oxid de carbon ne ars constituie o pierdere importantă; într'adevăr.

transformațiunea carbonului în oxid de carbon, nu degajează de cât 0,3 din căldura ce o poate da, iar celelalte 0,7 sunt produse prin combustia oxidului de carbon.

Pentru ca oxidul de carbon să se prefacă în acid carbonic, trebuie să întâlnească o cantitate suficientă de oxigen — adică de aer — și mai trebuie, pentru ca oxidul de carbon să ardă, ca el să fie la o temperatură destul de ridicată; la o temperatură joasă, oxidul de carbon și oxigenul nici nu se combină. Hydrogenul unindu-se cu oxigenul formează vapori de apă în proporție de 1 gr. hydrogen + 8 gr. oxigen = 9 gr. apă, degajând mai mult de 4 ori cantitatea de căldură produsă de un gram de carbon transformat în acid carbonic.

Dacă cantitatea de aer este insuficientă, carburele de hydrogen, degajate de materialele de ars, scapă fără a fi complet arse; pierdere ce se adăugă la cea produsă prin scăparea oxidului de carbon.

Din cele expuse, rezultă dară, că dacă cantitatea de aer furnisată focarului pentru procesul combustiei este prea mică, o parte din combustibil se va pierde în gaze ne arse. Dacă este însă prea mare, prisosul de aer se va încălzi în focar și va eși pe coș, antrenând cu el gazele combustiei, care, fiind încă calde, vor constitui o pierdere. Dar cum e imposibil a regula tirajul și admisiunea de aer astfel ca să avem strict volumul de aer necesar, este mai bine a păcătui printr'un prisos de aer de cât prin lipsă.

* * *

Din această scurtă introducere, ne putem ușor da seama, că combustia în focar va fi cu atât mai perfectă, cu cât alimentarea focarului cu combustibil și aer va fi mai constantă și continuă. Or, în vederea acestui ideal s'au construit fel de fel de focare.

Dar prima condiție de care trebuie să se țină

seamă în alegerea sau determinarea tipului de focar de adoptat, este dictată de natura combustibilului de întrebuințat. Și fiind-că la noi, — cum e și natural, — se fac mari eforturi pentru a ajunge la folosirea păcurei și lignitului ca combustibili pentru mașinele C. F. R. și în industria privată, ne vom ocupa exclusiv de aceste două combustibile și de focarul și aparatul adoptat pentru experimentare.

Este de netăgăduit, că în țara noastră abondează amândouă aceste combustibile și avem tot interesul ca să căutăm a le da cea mai întinsă întrebuințare. La ce adică am continua a fi tributarii Cardiffului, Westphaliei sau Sileziei? La ce am continua a despăduri fără îndurare munții ca și câmpiile unde, mai ales, pădurile joacă un rol așa de important în acțiunile climatice? — și când sub-solul țării noastre debordează de petrol și e bogat în straturi de lignit și chiar de cărbuni de o mai bună calitate, ca la Schela în Gorj.

* * *

Petroleul este un liquid natural cu o putere calorică foarte ridicată; din el se extrage, prin destilațiune, succesiv, esențe foarte inflamabile, uleiuri de iluminat și de uns; și rămâne un ulei negru, greu și des — *păcura* — care constituie un esecelent combustibil. Densitatea sa la diferite grade de temperatură este:

La 0°	0,9632	La 50°	0,9282
» 10°	0,9562	» 60°	0,9212
» 20°	0,9492	» 70°	0,9142
» 30°	0,9422	» 80°	0,9072
» 40°	0,9352		

Puterea calorică a păcurei este mai superioară de cât a celor mai buni cărbuni de piatră. Una tonă păcură e echivalentă cu 1^T,333 cărbuni Cardiff; atară de aceasta, păcura nu lasă cenușă și nu dă scântei.

Lignitul este un combustibil mineral care provine din păduri mai puțin vechi de cât acele ce dau cărbunii de piatră. Sunt o sumă de varietăți de acest combustibil. Adesea el este de culoare cafenie sau neagră, mai mult ștearsă de cât strălucitoare. Dă un fum abondent de un miros neplăcut și înecăcios; conține o mare cantitate de apă și puterea sa calorică exprimată în litri de apă vaporizată este de 4—5 kgr., pe când a păcurei este de 10—11 kgr. și a cărbunelui de piatră Cardiff de 7—9 kgr. Conține asemenea, substanțe străine improprii combustiei și cari produc șgură; ba une-ori conține și sulf atât de dăunător materialului focarelor.

El se întrebuințează ca combustibil în administrația C. F. R. pentru locomotivele de marfă și amestecat cu lemne și cărbuni de piatră. Singur, mai ales când

e prea ud, nu e în stare a emite cantitatea suficientă de căldură și perde o mare parte din gaze ne arse: ș'apoi trebuiește a se curăți des grătarul de șgură, ceea ce reclamă timp și produce perturbațiuni în mersul regulat al trenurilor.

* * *

Păcura din contra, având o putere calorică cu mult mai mare chiar decât cărbunii de piatră, 1 kgr. de păcură vaporizată în bune condițiuni în practică 10—11 litri de apă, așa că o tonă păcură este echivalentă cu 1.330 kilograme cărbuni, iar pe de altă parte, alimentarea focarului făcându-se în mod continuu și constant, dă rezultate cu totul superioare. Presintă însă și acest combustibil oare-care inconveniente.

În 1888, s'a făcut de administrația C. F. R., o încercare serioasă pentru a utiliza păcura ca combustibil la locomotive — și încă la locomotivele cat. II sistem Orléans, întrebuințate la trenuri accelerate. S'a instalat un aparat de ars păcură — pulverizator — patentat în Rusia (Caucas) și care în principiu se compune (vezi fig. 5 și 6, pl. I):

a) Dintr'un corp cilindric de fontă, fixat de perețele cuptorului. Ciocul pulverizatorului pătrunde în focar prin o gaură menajată prin pereții cuptorului. Corpul de fontă mai are două găuri: una pentru introducerea păcurei și alta a aburului.

b) Dintr'un cilindru de bronz găurit înăuntru și terminat printr'un con, care închide mai mult sau mai puțin gaura de păcură a pulverizatorului. Acest cilindru de bronz este el însuși găurit, pentru a lăsa să pătrundă aburul în interiorul lui; abur care injectează și pulverizează păcura ce o întâlnește la ieșirea sa din vârful conic al acestui cilindru de bronz. Regularea admisiunii de păcură se face prin învârtirea unei roate dințate, ce e fixată de capătul acestui cilindru de bronz, mișcare, ce este obținută prin manipularea din partea mecanicului a unui șurup fără sfârșit. Locurile unde se adaptează cele 2 țevi de abur și de păcură, care alimentează pulverizatorul, se ved pe figură. Pe lângă țeava de păcură este o țeavă de încălzire care o străbate chiar, pe oare-care distanță, apoi prima adaptându-se sub suta de păcură, cea-l'altă străbate în sută în formă de serpentină și servește a încălzi și subția păcura.

Cuptorul este amenajat special pentru acest sistem de încălzire: o boltă înfundată de cărămizi refractare, în scop de a răsturna și amesteca flacăra; pereții și vatra, în parte, tot de cărămizi refractare, lăsând loc prin vatră la aerul necesar combustiei care vine prin clapele de apel ale cenușarului și se amestecă sub bolta cu gazele combustibile, asigurân-

du-le complectă lor ardere. Pe lângă aceasta, bolta fiind foarte încălzită, comunică la rândul său căldura gazelor și aerului cari intră în combustione.

În sfârșit, bolta mai are avantajul de a conserva placa tubulară, de curenții de aer rece introduși prin deschiderea uși focarului și cari curenți provoacă slăbirea și curgerea țevilor. Când mașina încetează serviciul, bolta întârzie recirea; aceasta poate fi o jenă pentru spălat, dar asigură conservarea căldărei.

Cuptorul mașinelor Orléans este destul de mare, pentru ca combustionea să se poată face complet.

Rezultatele obținute cu mașinele Orléans au fost mulțumitoare: 3 mașini de mai fă sistem Krauss n'au dat rezultate satisfăcătoare, din alte cauze însă. Furnisorii neînțelegându-se întocmai de contract, a fost nevoie într-o vreme a se preface focarele spre a se arde cărbuni. Totuși, cu 2 ani în urmă, s'au revenit din nou, în parte, la acest sistem.

Sunt și avantaje și inconveniente; dar inconvenientul cel mai mare este, că mașina nu se poate pune în presiune, dacă nu e o alta lângă ea, ca să 'i împrumute abur pentru pulverizator, până când vaporizarea în căldarea sa devine suficientă spre a face acest oficiu.

Practica, de acord cu teoria, arată că arzând lignit singur într'un focar ies prea multe gazuri ne arse și rezultatul combustionei nu este satisfăcător; din contra, ardând păcura singură, combustionea gazelor se face aproape complet, temperatura în focar este foarte ridicată și aproape constantă, datorită alimentării continue și constante; așa, că dacă s'ar putea arde simultan aceste două combustibile în același focar, aceasta ar fi soluțiunea cea mai satisfăcătoare, atât din punctul de vedere al generatoarelor de vapor, cât și din acela al utilizării combustibililor indigeni. Ș'apoi, putând arde și combustibili solizi în focar, mașina s'ar pune fără inconvenient în presiune.

* * *

Aparatul D-lui *James Holden* tocmai se pretează de minune la satisfacerea acestei cerințe. Încercări cu acest aparat s'au făcut și se fac în Englitera; asemenea s'a instalat la câte-va locomotive ale Companiei d'Ouest din Franța, iar la noi s'a instalat de către Serviciul de Tracțiune, pentru încercare, un atare aparat de la 15/XI.96 la locomotiva cat. III No. 627 din Depoul București.

În principiu, aparatul Holden se compune (vezi fig. 1, 2, 3 și 4, planșa I):

Din două pulverizatoare conjugate, cari nu diferă de tipul deja descris de cât prin faptul că regularea admisiunii aburului — și deci injectarea păcurei —

nu se face prin vre-o manipulare a pulverizatorului, ci prin robinetul patruplu care este fixat de-asupra căldărei, la îndemâna mecanicului.

Acest robinet este alimentat de o țevă de abur care pleacă de la camera de abur a fluerului, aparatelor de uns, etc. De la el pleacă patru țevi deservite fie-care de un robinet special: Una merge la pulverizator (sau injector), care are de obiect a antrena păcura și a o injecta, pulverizând-o în cuptor; a doua merge la inelele găurite, a căror scop este de a injecta în cuptor aerul necesar combustionei păcurei; a treia încălzește țeava de păcură și păcura în rezervoriu (serpentina) și a patra are de scop de a destupa țeava de păcură în cas de astupare.

În cuptor nu este nici o schimbare, în raport cu mașinele ce ard numai combustibili solizi. O boltă de cărămizi refractare — fără vatră, bine înțeles, — și de-o cam dată ne înfundată și fără câptușeală pe pereții laterali, lucru asupra căruia credem că se va simți nevoie a se reveni.

Aci, fiind-că o mare parte din admisiunea de aer se face prin inelele pulverizatorilor, clapele de apel se țin mai mult închise și numai la nevoie se deschide una din ele (cea din urmă):

Combustibilul solid — lignitul — cade pe grătar fiind aruncat acolo prin ușa focarului. Curățirea șgurei provenită din lignit se face prin ajutorul grătarului mobil.

Punerea mașinei în presiune se face ast-fel: Se astupă pe din năuntru cu 2 dopuri cele 2 găuri ale cuptorului pe unde suflă pulverizatorii, pentru a da acces aerului numai printre grile; se atâță focul ca de obicei și se întreține cu lemne și lignit până ce presiunea în cazan ajunge la 2 — 3 atmosfere, când se pun în funcțiune pulverizatorii, deschizând găurile îndopate, dând liberă comunicare țevei de la păcură, după ce s'a încălzit și eventual desfumat, deschizând potrivit robinetul pulverizatorilor și a inelelor, așa ca să nu se vadă eșind pe coș fum negru.

Ori, când regulatorul este închis, trebuie a se face us de sufleur, pentru a activa tragerea.

Este adevărat, că cu acest sistem se ia o bună cantitate de abur din căldare pentru nevoile funcționării aparatului: a) pentru pulverizator, b) pentru inele (apel de aer), c) pentru încălzit păcura (iarna) și eventual pentru destupat conducta de păcură și d) pentru acționarea sufleurului când regulatorul e închis. Poate că ar fi mai nimerit ca pulverizatorii să fie deserviți de aer comprimat. La mașinele prevăzute cu frâna Westinghouse, de pildă, pompa de aer comprimat ar putea fi amenajată pentru acest

scop. În marină, mai ales, unde apa dulce trebuie cruțată pe cât posibil, ar fi de preferit aerul comprimat.

Până acum însă, deși nu cunoaștem cantitatea de abur inerentă serviciilor mai sus arătate și deși nu s'au constatat în mod precis rezultatele experimentării — în raport cu alocațiunile de combustibil fixate de Serviciul Tracțiunii C. F. R., după cum se vede din datele următoare, se constată că aparatul Holden e și economic :

În ziua de 26/1 mașina 627, a cărei diagramă se vede în planșa No. 1, a remorcat trenul de marfă 657 între București—Buzău (120 klm.), pe timp favorabil, făcând 64812 tone kilometrice (mașină și tender cuprinse) consumând :

Păcură	750 kgr.
Lignit	1500 »
Cardiff	362 »
Lemne	0 ^{m.3} ,500,

care reduse la unitatea de Cardiff, ținând seamă că :

1 tonă păcură este echivalentă cu	1 ^T ,333 Cardiff
1 » lignit » » »	0 ^T ,350 »
1 m. ³ lemne » » »	0 ^T ,210 »

ne dă ca consumație totală 1^T,992 Cardiff.

Iar alocația de combustibil (în Cardiff). pentru acest parcurs se compune din :

- Punerea mașinei în presiune la plecare kgr. 140
- Alocația pe mașină-klm. (rezistența mecanismului) $3^{\text{kgr.}},500 \times 120^{\text{klm.}} =$ » 420
- Alocația pentru tonajul trenului (cuprinsă greutatea de 65 tone a mașinei și tenderului în serviciu) și pentru lungimea virtuală a liniei București-Buzău » 1612
- Alocația pentru 4^{h35'} de staționare à 14 kgr. pe oră » 61
- Alocația pentru 0^{h35'} de manevră à 50 kgr. pe oră » 29

Face alocație totală . . » 2262

care—pentru timp de iarnă—trebuie

sporită cu 20^{0/0}, adică » 2714

Deci o economie ¹⁾ în favoarea personalului conducător de mașină de 2714 — 1992 = 722 kgr. ²⁾

1. Premiul pentru combustibil recăștigat este de 5 lei pe tonă de Cardiff, din care mecanicul ia $\frac{2}{3}$ și lochistul $\frac{1}{3}$.

2. Pentru o mașină, care parcurge lunar 3000 klm. în atare condițiuni, premiile realizate de personal ajung deja la maximum.

În ziua de 27/1, tot această mașină, a remorcat trenul de marfă 660, între Buzău—București (120 klm.) pe timp favorabil, făcând 71516 tone-klm. (mașină și tender cuprinse) consumând :

Păcură	1000 kgr.
Lignit	1456 »
Cardiff	486 »
Lemne	0 ^{m.3} ,400.

Sau în Cardiff 2412 kgr.

Iar alocația totală fiind de 2790 kgr.

Deci o economie în favoarea personalului conducător de mașină de 2790 — 2412 = 378 kgr.

* * *

Am spus, că acest aparat s'a experimentat și se experimentează numai la locomotive de drum de fier; dar sunt aparate bazate pe același principiu, ca: Pulverisator Dietrich, Pulverisator de Naftă Berezneff, Brûleur Schipman, Brûleur Buston, Brûleur de l'Aerated fii et Comp., Brûleur Lagrafel et d'Allest (marină) și altele, care deservesc diferite căldări în industria privată și a început și în marină; și aplicația aparatului Holden, combinat său nu cu ardere de lignit, mai ales la noi, n'ar fi de cât avantajoasă din toate punctele de vedere. Pentru arderea simultană a păcurei și lignitului se cere însă ca generatorul să aibă tiraj puternic.

E locul să spunem aici că nu acest mod de ardere este idealul în combustiuinea focarelor; și că petrolul, de pildă, se poate utiliza în mod direct și mai eficace făcându-l să ardă chiar în cilindrul unui motor. Așa sunt motoarele cu petrol sau cu gaz, care au început a se răspândi și la noi și care sunt menite a avea un mare succes. Până acum însă construcțiunea unor motoare puternice cu petrol sau gaz prezintă încă mari dificultăți practice.

* * *

În urma celor expuse, avem tot dreptul a spera că într'un viitor apropiat nu ne vom folosi de cât de combustibili indigeni, de care țara noastră e atât de bogată. Și cu atât mai bine dacă cărbunii de la Schela-Gorj și de aiurea vor fi și mai buni ca lignitul.

GEORGE M. SCUTARU,
Inspector de Tracțiune C. F. R.

LUCRARILE DIN STAȚIA PLOEȘTI

Lucrările de sporire a stației Ploești cuprind :

1. Mărirea și completarea clădirii de călători ;
2. Magazia de mare viteză și un cheu descoperit ;
3. Biurou vamal și magazia de mică viteză ;
4. Paserela ;
5. Prelungirea pasagiului superior ;
6. Gara de triageu.

Din acest program de lucrări s'au executat până acum :

1. Paserela, a carei descriere a fost dată în No. 1 ;
2. Prelungirea pasagiului superior ;
3. Magaziile de mărfuri.

Clădirea de călători este în curs de executare iar gara

de triageu se va începe în campania de lucru a acestui an.

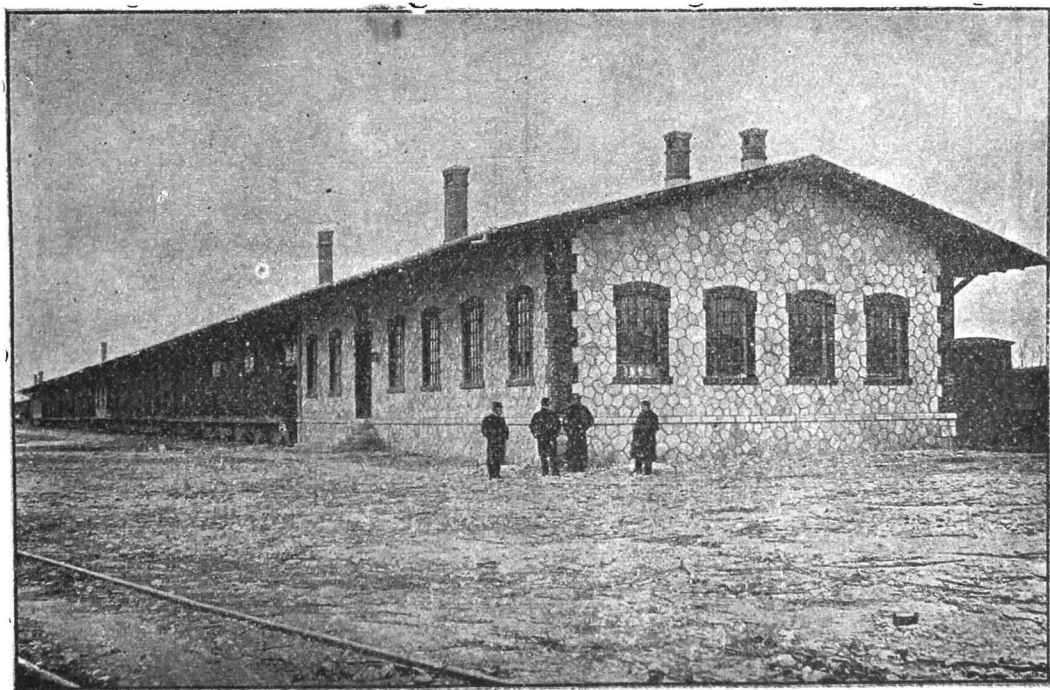
Magaziile de mărfuri

Magaziile de mărfuri au fost executate în zidărie de piatră și cărămidă pentru biurouri și în lemn pentru magaziile propriu zise.

Ele cuprind :

- 603,98 m. p. de biurouri ;
- 1616,32 m. p. de magazii ;
- 527,20 m. p. de cheu ;

Costul total al lucrărilor a fost de 151485,68 lei din care 5718,30 lei pentru cheu și 145767,38 lei pentru magazii.



ceea ce da pentru costul unui m. p. de cheu 10,84 lei și 65,65 lei pentru m. p. de magazie.

Cantitățile de lucrări mai principale au fost.

1. Săpături	488 m. c.
2. Beton	427 » »
3. Zidărie de piatră brută	690 » »
4. Zidărie în opus-incertum	947 m. p.
5. Lemnărie de brad	335 m. c.
6. Ferărie	139,503 kg.

Prețurile prevăzute în devis pentru aceste diferite lucrări erau :

1. Săpături	lei 1,00 pe m. c.
2. Beton	» 21,00 » » »
3. Zidărie de piatră brută	» 35,00 » » »
4. Zidărie în opus-incertum	» 7,00 » » p.
5. Lemnărie ecorisată	» 55 » » c.
6. Lemnăria fermelor	» 65 » » »

Lucrările au fost începute la 14 Martie 1896, timpul ne-

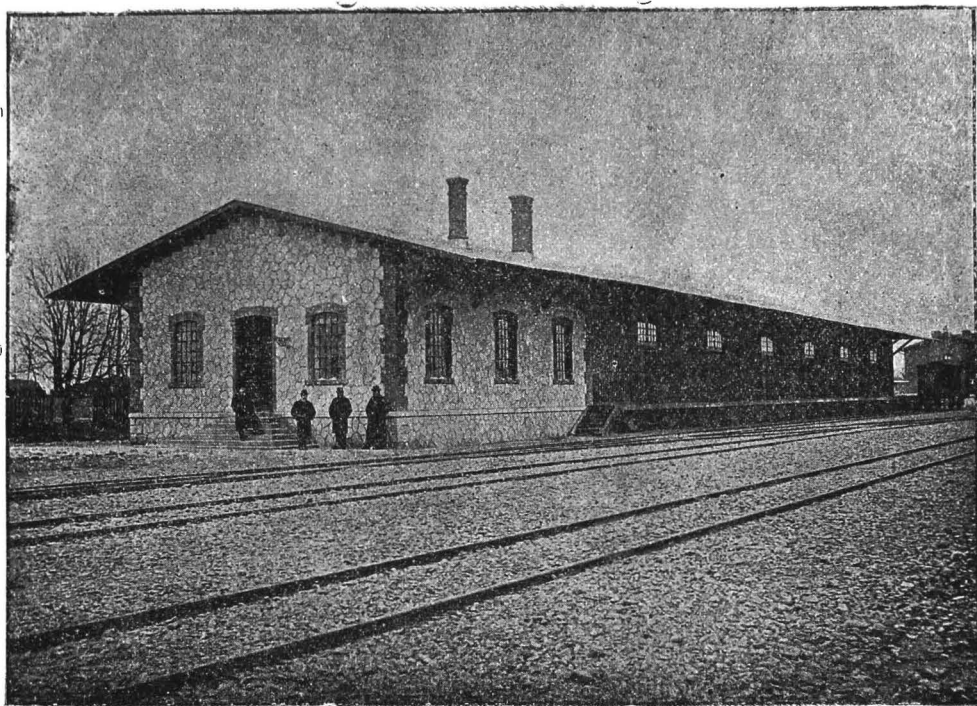
favorabil a întârziat predarea până la 14 August acelaș an.

Lucrătorii întrebuințați au fost români și italieni mai ales pentru zidării.

Prețul zilei de lucru a variat pentru zidari între 4.00 și 7.00 lei.

Salahorii erau plătiți între 0.80 și 2.00 lei ziua.

Pentru zidăria în opus-incertum s'au întrebuințat și



30 de zidari cioplitori de peatră, romini de prin comunele Câmpina, Comarnic și Sinaia, care au lucrat cu mult gust și pricepere magazia de mica viteză și biurul vamal.

Ei erau plătiți mai puțin de cât zidarii italieni între 3.00 și 5.00 lei.

Varul idraulic provenea de la fabrica d-lui Davi-

descu & Co. de la Breaza. Resultatele obținute au fost foarte satisfăcătoare.

Lemnăria provinea din fabricile d-lui E. Costinescu.

Peatra din carierele de la Ulmeni.

Cărămida presată pentru zidăria aparentă din Câmpina și București.

CALCULUL CONDUCTOARELOR

PENTRU

TRANSPORTUL ENERGIEI ELECTRICE PRIN CURENȚI POLY-FASICI

Cercetările electricienilor se dirigează astăzi pentru a găsi un sistem de dinamotori care să presinte, nu un câmp magnetic fix, ci un câmp magnetic rotativ, care antrenează piesa mobilă a mașinei în mișcarea sa de rotațiune. Această problemă a fost rezolvată în anul 1888 de către savantul electrician *Ferraris*, care a demonstrat posibilitatea de a obține un câmp magnetic, rotativ fără ajutoru

vre unui magnet ci prin acțiunea simultanee a două bobine așezate în formă de unghi drept, și percurse de curenți alternativi, păstrând între ei o oare-care diferență de fază. Astăzi, pentru transportul forțelor la distanțe mari, se întrebuințează curenți *bi-fasici* sau *tri-fasici* și 4 conductoare sau minimum 3, dacă se ia un conductor comun pentru înțoarcerea curentului.

În anul 1888 D. Bradley, a făcut câte-va încercări pentru transmiterea forței prin curenți tri-fasici, în aceeași epocă D. Haselwander a obținut un brevet asupra acestui subiect, de asemenea și societatea generală de electricitate din Berlin, în fine în 1890 Wenstrom în Anglita și Dolivo-Dobrowolski din Berlin.

D. Brown a pus în aplicație sistemul pentru transportul forței prin curenți tri-fasici, stabilind o transmisiune de 500 de cai între *Bulach* și *Oerlikon* pe o distanță de 24 kilometri. Acest sistem a primit o nouă aplicație industrială prin încercările ce s-au făcut pentru transportul forței de la *Lauffen* până la expoziția de la *Frankfort-pe-Main*; acest transport a fost studiat și executat în comun de *Allgemeine Electricitäts Gesellschaft* din Berlin, și de atelierele de la *Oerlikon* de lângă *Zurich*.

Stațiunea generatrice a fost instalată într-o fabrică hidroelectrică de ciment portland, la *Kauffen* pe *Neckar*.

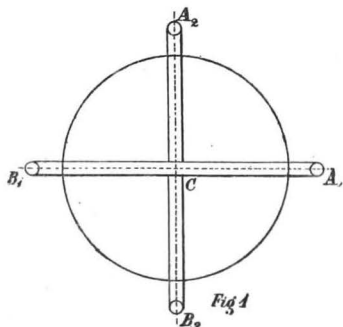
Mașina generatrice era de sistemul Brown, de 200 Kilo. Watti, cu curenți tri-fasici, având o viteză unghiulară de 150 rotațiuni pe minut.

Tensiunea curentului era de 15.000 volți; la *Frankfort* 3 transformatoare reducea acest voltaj la 100 de volți care alimenta 1.000 de lămpi cu incandescență. Lungimea liniei de la *Lauffen* la *Frankfort* este de 175 kilometri, această linie era formată de 3 conductoare de aramă de 4 m.m. de diametru având o desfășurare totală de 350 kilometri și cântărind 60.000 kilograme.

Calculul liniei pentru curenți bi-fasici

Principii generale

Dacă considerăm două bobine ($A_1 B_1$) și ($A_2 B_2$) înfășurate pe un cilindru (C) după două diametre dreptunghiuri-



lăre, să facem să treacă prin ($A_1 B_1$) un curent alternativ de forma:

$$(1) \quad i_1 = I \sin \frac{2\pi}{T} \cdot t \quad \text{dacă} \quad \frac{2\pi}{T} = \omega$$

vom avea

$$i_1 = I \sin \omega \cdot t.$$

Dacă prin ($A_2 B_2$) facem să treacă un curent de aceeași intensitate ca prin ($A_1 B_1$) dar în întârziere cu $\frac{1}{4}$ de fază în raport cu cel parcurs prin bobina ($A_1 B_1$), acest al 2-lea curent are ca expresie relația:

$$(2) \quad i_2 = I \sin \left(\frac{2\pi}{T} \cdot t - \frac{\pi}{2} \right) = -I \cos \omega t$$

Fie-care bobină va da naștere unui câmp magnetic perpendicular planului său, și al cărui intensitate și sens va varia după intensitatea și după sensul curentului. Fie (H) valoarea maximă a câmpului unei din bobine, de asemenea fie (h_1) și (h_2) valorile câmpurilor la un moment oare-care (t), dacă presupunem, că rezistența circuitului magnetic este constantă vom avea:

$$(3) \quad h_1 = H \cdot \sin \omega t$$

$$(4) \quad h_2 = -H \cos \omega t = H \sin \left(\frac{2\pi}{T} \cdot t - \frac{\pi}{2} \right)$$

Reprezentarea grafică a curenților bi-fasici se obține ca în (fig. 2).

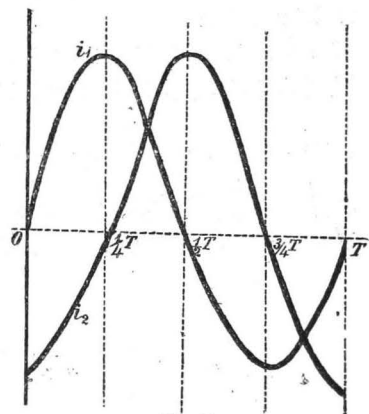


Fig. 2.

Într'un curent alternativ, tensiunea variază la fie-care moment după o lege sinusoidală, dacă (E) este tensiunea maximă, (T) este durata unei variațiuni complete (cea-ce se cheamă o perioadă), tensiunea este reprezentată la un timp dat (t) prin formula:

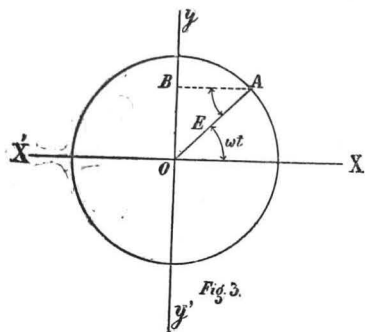
$$(5) \quad e = E \sin \frac{2\pi}{T} \cdot t = E \sin \omega t.$$

Reprezentarea grafică a unui curent alternativ se obține în două moduri. Se considerăm un cerc a cărui rază este egală cu (E) și să presupunem că o rază oare-care (oA) se învârtăște împrejurul punctului (o) (fig. 3) cu o viteză unghiulară (ω), dacă măsurăm timpul plecând de la poziția (oX), unghiul (AoX) va fi egal cu (ωt); (t) fiind timpul întrebunțat de raza mobilă pentru a parcurge (AoX). Dacă din punctul (A) lăsăm o perpendiculară pe (y y') vom avea

$$(6) \quad oB = E \cdot \sin \omega t$$

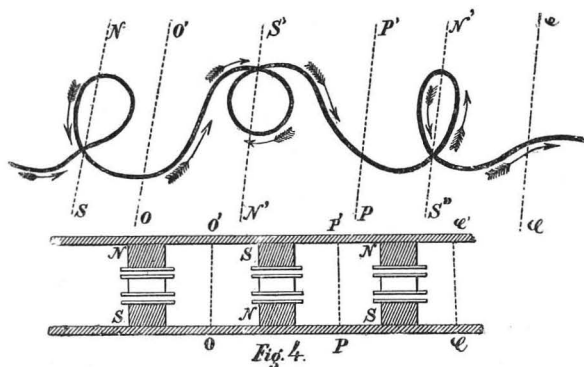
așa dar (oA) reprezintă pentru un timp oare-care (t), va-

loarea tensiunii curentului alternativ; prin urmare vom obține valori succesive de (e), făcând să se învârtască $oA = E$ împrejurul centrului (o)-cu o viteză unghiulară (ω) și proiectând (oA) pe (y'); această metodă constituie reprezentarea curentului alternativ prin *Vector*.



Reprezentarea grafică a curentului alternativ se poate obține și în modul următor:

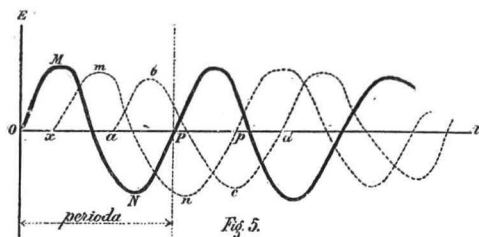
Să considerăm o serie de bobine trecând succesiv în câmpurile (NS) (N'S') etc. (fig. 4). Când o bobină se gă-



sește pe linia neutră (OO') a două câmpuri magnetice vecine, forța Electromotrice este nulă; în urmă această forță va crește și atinge maximum când bobina ajunge pe linia polilor (N'S'), după aceea ea va descrește din nou pentru a deveni nulă în (PP'); în fine aceleași fenomene se produc până în (QQ').

Pentru a reprezenta într'un mod grafic variațiunile forței Electromotrice, să luăm două axe dreptunghiulare, în care abscisele reprezintă valorile timpului, iar ordonatele valorile forței electromotrice (fig. 5); vom obține astfel un sinusoid (OMNP). Se numește *period*, intervalul de timp cuprins între trecerile unei bobine în două puncte unde forța Electromotrice are două valori egale și de același semn; iar *frecanță* este numărul de periode pe secundă;

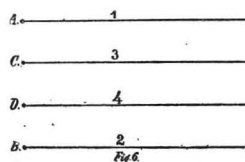
pe fig. (5) OP este o perioadă; Se zice că două curenți alternative au aceeași față, când perioadele lor sunt egale;



dacă $(ox) = \frac{1}{4} OP$, curentul (xmpn) este în întârziere de (MNOP) de $\frac{1}{4}$ de perioadă.

Calculul liniei

Un curent bi-fasic nu este alt-ceva, de cât două curenți alternative prezentând o diferență de față de $\frac{1}{4}$ de perioadă. Acest curent poate fi produs de două alternatoare mono-fasice al căror arbori fiind unul în prelungirea celui-l'alt sunt reunite printr'un manchon subț un unghiu corespunzător la $\frac{1}{4}$ de perioadă; aceste două curenți pot fi conduse prin 2 linii distincte (1—3) și (2—4) (fig. 6).



Fie (R) rezistența comună a celor 4 fire; potențialul de (A) și (B) diferă de $\frac{1}{4}$ de față, de asemenea și acela de (C) și (D); fie (E) și (I) tensiunea și intensitatea eficace a fie-cărui curent¹⁾

$$(E) \text{ efic} = \sqrt{(e^2)_m} = \frac{E}{\sqrt{2}};$$

iar intensitatea eficace se exprimă :

$$I \text{ efic} = \sqrt{(i^2)_m} = \frac{I}{\sqrt{2}}$$

dacă admitem că $\frac{K}{100}$ reprezintă pierderea în conductor cum avea în fie-care linie după legea lui Zoule :

$$2 RI^2 = \frac{K}{100}. \text{ El de unde}$$

NOTA. 1. Instrumentele întrebuințate pentru măsurarea curenților alternativi indică în general forța Electromotrice eficace și intensitatea eficace

Forța Electromotrice eficace este definită prin rădăcina pătrată a pătratului forței Electromotrice medii.

$$(7) \quad R = \frac{K}{100} \cdot \frac{EI}{2l^2} = \frac{K}{100} \cdot \frac{E}{2l}$$

Dacă (S) (l) și (ρ) reprezintă secțiunea, lungimea, și rezistența specifică a unuia din conductoare, vom obține :

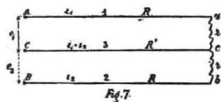
$$(8) \quad R = \rho \cdot \frac{l}{S} = \frac{K}{100} \times \frac{EI}{2l^2}$$

$$(9) \quad S = \frac{2\rho l^2 I^2}{\frac{K}{100} \cdot EI}$$

Volumul total al metalului va fi :

$$(10) \quad V = 4sl = \frac{8\rho l^2 I^2}{\frac{K}{100} \cdot EI}$$

Pertru a simplifica linia și pentru a reduce la minimum numărul de izolatori D-nul *Tesla* a confundat într-o singură



linie cele două conductoare (3) și (4) (fig. 6) cari servesc de întoarcere la (1) și (2).

Să presupunem cele 2 linii (Aa) (Cc) și (Bb) (Cc) închise prin rezistențe egale (r) fără self-inducțiune (fig. 7).

$$(18) \quad i_1 - i_2 = \frac{E \sqrt{2} \cdot \left[\sin \omega t + \cos \omega t \right]}{R + r} = \frac{E \cdot \sqrt{2} \cdot 2 \sin 45^\circ \cdot \sin (45^\circ + \omega t)}{R + r}$$

sau

$$(19) \quad i_1 - i_2 = \frac{2 \cdot E \cdot \sqrt{2} \cdot \frac{\sqrt{2}}{2} \cdot \sin \left(\frac{\pi}{4} + \omega t \right)}{R + r} = \frac{2 \cdot E \cdot \sin \left(\frac{\pi}{4} + \omega t \right)}{R + r}$$

Adunând membru cu membru ecuațiunile (15) și (16) și făcând transformările ca în cazul precedent vom obține:

$$(20) \quad i_1 + i_2 = \frac{E \cdot \sqrt{2} \left(\sin \omega t - \cos \omega t \right)}{R + r + 2 R'} = \frac{2 E \cdot \sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r + 2 R'}$$

din ecuațiile (19) și (20) obținem:

$$(21) \quad i_1 = E \left[\frac{\sin \left(\omega t + \frac{\pi}{4} \right)}{R + r} + \frac{\sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r + 2 R'} \right]$$

$$= E \left[\frac{\cos \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r} + \frac{\sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r + 2 R'} \right]$$

După definiția curenților bi-fasici vom avea :

$$(11) \quad e_1 = E \cdot \sqrt{2} \cdot \sin \omega t$$

$$(12) \quad e_2 = E \sqrt{2} \sin \left(\omega t - \frac{\pi}{2} \right) = -E \sqrt{2} \cos \omega t.$$

(E) fiind tensiunea eficace a fie-cărui curent.

Ori dupe figură vom avea :

$$(13) \quad e_1 = (R + r) i_1 + R' (i_1 + i_2) \quad \text{și}$$

$$(14) \quad e_2 = (R + r) i_2 + R' (i_1 + i_2).$$

(e_1) și (e_2) exprimă tensiunea curentului alternativ ; dacă înlocuim valorile acestor tensiuni, cu cele găsite în relațiile (11) și (12) vom avea :

$$(15) \quad E \cdot \sqrt{2} \cdot \sin \omega t = (R + r) i_1 + R' (i_1 + i_2)$$

$$(16) \quad -E \cdot \sqrt{2} \cos \omega t = (R + r) i_2 + R' (i_1 + i_2)$$

Scădând aceste 2 ecuațiuni și punând ($R + r$) în evidență vom obține :

$$(17) \quad E \sqrt{2} \sin \omega t + E \sqrt{2} \cos \omega t = (R + r) [i_1 - i_2]$$

de unde :

$$i_1 - i_2 = \frac{E \cdot \sqrt{2} \cdot \left[\sin \omega t + \cos \omega t \right]}{R + r}$$

transformând [$\sin \omega t + \cos \omega t$] într-o expresie logaritmă vom avea :

de asemenea

$$(22) \quad i_2 = E \left[\frac{\sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r + 2 R'} - \frac{\sin \left(\omega t + \frac{\pi}{4} \right)}{R + r} \right]$$

$$= E \left[\frac{\sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r + 2 R'} - \frac{\cos \left(\omega t - \frac{\pi}{4} \right)}{R + r} \right]$$

dacă punem :

$$\frac{R + r + 2 R'}{R + r} = 1 + \frac{2 R'}{R + r} = \operatorname{tg} 2 \pi \varphi \quad \text{vom}$$

obține printr-o transformare simplă :

$$(23) \quad i_1 = \frac{E \cdot \sqrt{1 + \left(\frac{R + r + 2 R'}{R + r} \right)^2}}{R + r + 2 R'} \cdot \sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} + 2 \pi \varphi \right)$$

$$(24) \quad i_2 = \frac{E \sqrt{1 + \left(\frac{R+r+2R'}{R+r} \right)^2}}{R+r+2R'} \sin \left(\omega t - \frac{\pi}{4} - 2\pi\varphi \right)$$

Aceste două din urmă expresii arată că curenții (i_1) și (i_2) n'au aceeași fază ca tensiunile (e_1) și (e_2) la începutul liniei, (i_1) prezintă asupra tensiunii (e_1) o înaintare de fază reprezentată prin $\left(2\pi\varphi - \frac{\pi}{4} \right)$, și (i_2) o întârziere de fază asupra lui (e_2) de $\left(2\pi\varphi + \frac{\pi}{4} \right)$.

Diferența de fază între (i_1) și (i_2) este:

$$\left(2\pi\varphi - \frac{\pi}{4} \right) - \left(-2\pi\varphi - \frac{\pi}{4} \right) = 4\pi\varphi = 2 \times 2\pi\varphi$$

Așa dar tensiunile (e_1) (e_2) diferă de $\frac{1}{4}$ de perioadă, și curenții (i_1) (i_2) diferă de mai mult de $\frac{1}{4}$ de perioadă, căci în adevăr:

$$\begin{aligned} \operatorname{tg} 2\pi\varphi &= \frac{R+r+2R'}{R+r} = 1 + \frac{2R'}{R+r} > 1 \\ 2\pi\varphi &> \frac{\pi}{4}; 2 \times 2\pi\varphi > \frac{\pi}{2} \end{aligned}$$

Figura (8) reprezintă tensiunile și curenții în fazele lor relative.

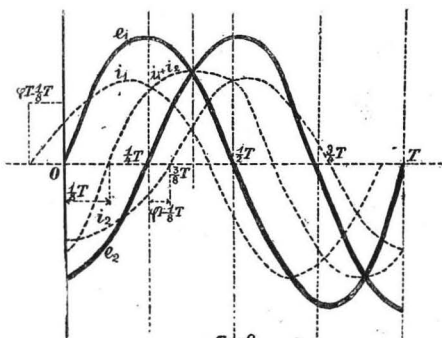


Fig. 8.

Ecuatiunea (20) arată, că curentul care traversează conductorul intermediar (3) prezintă asupra tensiunii (e_1) o întârziere de $\frac{1}{8}$ de perioadă, așa dar este în avansare de (φT) asupra lui (e_2) și în întârziere de (φT) asupra lui (i_2) (fig. 8) Intensitatea eficace a acestui curent este:

$$I_{\text{efic}} = \frac{E\sqrt{2}}{R+r+2R'}$$

este așa dar, curentul care ar fi născut de forța Electromotrice egală cu tensiunea eficace între punctele (A) și (C), înmulțită cu $(\sqrt{2})$ într'un circuit de rezistență $(R+r+2R')$.

În practică, avansările sau întârzierile curenților (i_1) (i_2) asupra tensiunilor (e_1) (e_2) sunt negligeabile; prin urmare în toate calculele ce vor urma, vom admite că fazele curenților (i_1) (i_2) coincid cu fazele tensiunilor (e_1) (e_2).

Repartiția metalului, dând loc la o pierdere minimă de energie în conductor, pentru o greutate dată de metal.

Pierderea de putere datorită unuia din curenți (i_1), în conductor, se exprimă prin relația:

$$\begin{aligned} (25) \quad W &= \frac{1}{T} \cdot \int_0^T [Ri_1^2 dt + R' (i_1 + i_2) i_1 dt] \\ &= RI^2 + R' I L \sqrt{2} \cdot I \cos [(i_1 + i_2) i_1] \\ &= RI^2 + R' I^2 \sqrt{2} \cos \frac{\pi}{4} = RI^2 + R' I^2 \sqrt{2} \cdot \frac{\sqrt{2}}{2} \text{ în fine} \end{aligned}$$

$$(26) \quad W = (R + R') I^2$$

Pierderea totală de putere în conductor este:

$$(27) \quad W = 2(R + R') I^2 = 2RI^2 + 2R'I^2$$

Dacă (ρ) este rezistența specifică a metalului din care este format conductorii, (l) lungimea fie-cărui conductor, (S) secțiunea firelor (1) și (2) și (S') secțiunea firului (3); dacă (V) este volumul total al metalului, vom avea relațiile următoare:

$$(28) \quad R = \rho \cdot \frac{l}{S} \text{ pentru conductorul (1) și (2)}$$

$$(29) \quad R' = \rho \cdot \frac{l}{S'} \text{ pentru conductorul (3)}$$

$$(30) \quad V = 2Sl + S'l \text{ de unde:}$$

$$- S'l = 2Sl - V$$

$$S'l = V - 2Sl$$

$$(31) \quad S' = \frac{V}{l} - 2S$$

Înlocuind aceste valori în relația (26) vom avea:

$$(32) \quad W = 2I^2(R + R') = 2I^2 \cdot \left(\rho \cdot \frac{l}{S} + \rho \cdot \frac{l}{S'} \right) = 2I^2 \cdot \rho \cdot l \left[\frac{1}{S} + \frac{1}{S'} \right]$$

$$(33) \quad W = 2I^2 \rho \cdot l \left[\frac{1}{S} + \frac{1}{\frac{V}{l} - 2S} \right]$$

În orice transport de forțe la distanțe mari, este necesar ca (W) să fie minimum.

Condițiunea pentru ca (W) să fie minimum este :

$$-\frac{1}{S^2} + \frac{2}{\left(\frac{V}{l} - 2S\right)^2} = 0 \quad \text{sau :}$$

$$\frac{2}{\left(\frac{V}{l} - 2S\right)^2} = \frac{1}{S^2}$$

$$2S^2 = \left(\frac{V}{l} - 2S\right)^2$$

$$2S^2 = \left(\frac{V}{l}\right)^2 + 4S^2 - \frac{4VS}{l}$$

$$2S^2 - \left(\frac{V}{l}\right)^2 - 4S^2 + \frac{4VS}{l} = 0$$

$$(36) \quad W = 2 l^2 \rho \cdot l \left[\frac{1}{0,295 \frac{V}{l}} + \frac{1}{0,41 \frac{V}{l}} \right] = 11,66 \rho \cdot \frac{l^2}{V} \cdot l^2$$

din această relație putem deduce volumul metalului:

$$(37) \quad V = \frac{11,66 l^2 \cdot \rho \cdot l^2}{W}$$

Exemplu practic.

Să presupunem că trebuie transmis la o distanță de 5 kilometri, o putere de 100,000 de Wați, sub o diferență de potențial de 2,000 Wați, admitând o pierdere în conductor de 15% și presupunând că $\rho = 18$ ohms.

Vom avea:

$$2 E I = 2 \cdot \overset{\text{Volți}}{2000} \times \overset{\text{Amperi}}{25} = 100,000 \text{ Wați}$$

$$W = 0,15 \times \overset{\text{Wați}}{100,000} = 15,000$$

Pentru a avea volumul metalului să luăm relația:

$$V = \frac{11,66 l^2 \rho l^2}{W} = \frac{11,66 \times 25^2 \times 18 \text{ ohms}}{15,000 W} = 218 \text{ decime-}$$

tri cubi.
Unitatea adoptată fiind kilometrul pentru lungime, și milimetrul pătrat pentru secțiunea conductorului, volumul este exprimat în decimetri cubi.

Greutatea aramei este:

$$9 \text{ kgr} \cdot 218 = 1962 \text{ kgr}.$$

Pentru a obține valorile secțiunilor (S) și (S'), considerăm relațiile:

$$S = 0,3 \frac{V}{l} = 0,3 \times \frac{218}{5} = 13 \text{ m}^2, 08$$

$$-2S' - \left(\frac{V}{l}\right)^2 + \frac{4VS}{l} = 0$$

$$2S^2 - \frac{4VS}{l} + \left(\frac{V}{l}\right)^2 = 0 \quad \text{de unde}$$

$$S = \frac{\frac{4V}{l} \pm \sqrt{\frac{16V^2}{l^2} - 8 \frac{V^2}{l^2}}}{4} = \frac{V}{l} \cdot \left[1 \pm \sqrt{2} \cdot \frac{\sqrt{4}}{4} \right]$$

în definitiv:

$$(34) \quad S' = \frac{V}{l} \cdot \left(1 - \frac{\sqrt{2}}{2}\right) = \frac{V}{l} \cdot 0,295$$

prin urmare:

$$(35) \quad S' = \frac{V}{l} \cdot \left(1 - 2 \cdot \frac{\sqrt{2}}{2}\right) = \frac{V}{l} \cdot (\sqrt{2} - 1) = 0,41 \frac{V}{l}$$

Așa dar pierderea de energie exprimată în Wați, va fi:

$$S' = 0,4 \frac{V}{l} = 0,4 \times \frac{218}{5} = 17 \text{ m}^2, 44$$

prin urmare linia se va compune din 2 conductoare de 4,1 milimetri de diametru, și din un conductor de 4,7 m/m; în cazul acesta rezistența

$$R = 6 \text{ ohms}, 88 \text{ și}$$

$$R' = 4 \text{ ohms}, 84$$

pe de altă parte, având în vedere rezistența (r) vom avea relația:

$$2Rl^2 = 100,000 \text{ Wați} - 15,000 W = 85,000 \text{ Wați}; \text{ de unde:}$$

$$r = \frac{85,000 W}{2l^2} = 68 \text{ ohmi}$$

Cu modul acesta, având toate valorile numerice, a cantităților cari intră în relațiile de mai sus, putem calcula ușor $\tan 2\pi\varphi$, pentru a pune în evidență, care este unghiul care formează diferența de fază între curenți (i_1) (i_2), și tensiunile (e_1) (e_2). În adevăr

$$\tan 2\pi\varphi = 1 + \frac{2R'}{R+r} = 1,129$$

$$2\pi\varphi = 48^\circ, 30$$

$$2\pi\varphi - \frac{\pi}{4} = 30^\circ, 30$$

$$\cos 30^\circ, 30 = 0,908$$

prin urmare, în exemplul de față diferența între (i_1) (i_2) și (e_1) (e_2) este un unghi de (3°) care în practică este neglijabil.

G. H. VARTANOVICI
Inginer de Arte și Manufacturi

NOTE ASUPRA ÎNTREȚINERII CALEI¹⁾

V. Efectele produse asupra călei

În loc de a studia acțiunile locomotivei în mișcare, în mod independent, cum au făcut-o autorii precedenți pentru a determina acțiunile maxime, care introduse în calcule să ne dea soluțiunea căutată asupra rezistenței călei, — d-nii Flamache & Huberti, Couard și Ast, au părăsit această cale indirectă și s'au adresat d'a dreptul călei, studiind efectele ce trenurile în mișcare produc asupra ei.

Aceasta pare calea cea mai naturală.

Calea metalică singură trebuie să arate modificările ce suferă prin trecerea trenurilor. Pentru aceasta trebuie studiată mișcarea călei sub roatele trenului.

Pentru a ridica mișcarea verticală a șinelor sub trecerea roatelor trenului, d. Flamache a imaginat un aparat cu înregistrare automată²⁾ care se fixează de un țeruşiu înfipt în corpul balastului sau de traverse după cum voiam să ridicăm coborîrea totală a călei cu traverse cu tot sau numai îndoitura șinelor.

Cu acest aparat s'au ridicat graficele No. 1, 2, 3, în care aparatul fiind fixat prin țăruiși înfipti în corpul balastului, ordonatele diagramelor pe o scară de 5 ori mai mare arată coborîrea liniei cu traverse cu tot de maximum 3 mm., pe liniile cu șine de 38 Kgr. pe când pe liniile cu șine 50,000 ordonata maximă a diagramei No. 3 abia trece de un milimetru.

Se vede din aceste diagrame, că sporirea puterii șinei cu câte-va kilograme a redus mișcarea verticală a liniei la $\frac{1}{3}$ parte din cât era cu șinele de 38 Kgr.

Diagrama No. 4 arată îndoitura șinelor sub trecerea roatelor trenului, — aparatul fiind fixat de două traverse vecine, — în ordonatele acestei diagrame intră și compresiunea lemnului traverselor; așa că — îndoitura șinelor este inapreciabilă — însă totuși există; menținându-se până după trecerea trenului întreg după care șina își reia pozițiunea primitivă.

Se înțelege, că ondulațiunile sau variațiunile ordonatelor acestor diagrame sunt produsul îndoiturilor ce au luat șinele într'un punct dat sub trecerea diferitelor osii ale trenurilor.

Valoarea exagerată ce se observă la finele diagramei No. 4, care se urca la $2\frac{1}{2}$ milimetri se datorește efectului ciocnirii părților drepte, provenite din tocirea bandagiului roatelor unui vagon cu frână.

Mișcarea verticală a tuturor traverselor de lungimea șinei

Dl. Couard inginer al companiei de drum de fer, Paris — Lyon — Mediterana, a întreprins experiențe mai detaliate de cât d-nii Flamache și Huberti, și cu niște aparate mult mai sensibile, cari se găsesc descrise în detaliu în *Revue générale des chemins de fer*, din Octombrie 1887.

Secțiunea de experiențe a fost lungimea a 2 șini succesive, adică un panou compus din 2 șini de 5 m. și al doilea având șini de 10 metri; Panoul de 5 m. avea 7 traverse și cel de 10 m. 12 traverse, distribuite după cum se vede în crochiul fig. 5, șinele erau de tipul 39 Kgr. m. curent și profilul lor este descris în «*Rev. génér.*» din Februar 85.

Secțiunea de probă era aleasă în aliniament drept, între viaducul și Stația Brunoy. Mișcările verticale ale tuturor traverselor au fost luate spre capetele din afară și în apropierea șinelor.

Șinele erau așezate deadeptul pe traverse fără plăci, însă tirfoanele foarte bine strânse pentru a face pe cât se poate mișcarea lor solidară cu mișcarea șinei, permițând ast-fel și stabilirea aproximativă a mișcării șinei pe punctele ei de reazim.

D. Couard face următoarele observațiuni, bazate pe diagramele și tablourile ridicate în punctele de experiență.

Îndată ce se apropie prima roată a mașinei, traversele se saltă ușor:

1. După intrarea primei osii a locomotivei se observă în panou o coborâre generală a traverselor care se menține până după trecerea ultimei osii a vetricului, pe urmă traversele se ridică, revenind cu atât mai mult, cu cât roatele consecutive ale vagoanelor vecine sunt mai depărtate.

2) *Sarcina roatelor primei osii, se împarte înaintea ei pe un număr de traverse cu atât mai mare cu cât șina este mai rigidă, și mai lungă; iar oboseala călei este mai mare la extremități de cât la mijloacele șinelor.*

a) Înaintea sosirii trenului se observă o mișcare din ce în ce mai mare a traverselor, saltându-se, pe urmă îndată ce roatele mașinii ajung:

la distanțele X de:	1.50	de prima	traversă	a	șini	de	5.00 ^{m.}
	1.80	»	a	2-a	»	»	»
	2.40	»	a	3-a	»	»	»
	2.90	»	a	4-a	»	»	»
	2.20	»	a	5-a	»	»	»
	1.60	»	a	6-a	»	»	»
și	1.30	»	a	7-a	s	»	»

1. Figurile acestui articol sunt atașate la finele «Buletinului».

2. Vezi chestiunea XIII a congresului Internațional de căi ferate Septembrie 1887 pag. 186 a Buletinului și *Revue générale des chemins de fer* Octomb 1896.

Traversele respective încep a se lăsa până după trecerea primei osii.

Aceasta arată că atât lăsăturile traverselor cât și flexiunile șinelor sunt mai mari la extremități decât la mijlocul șinelor și din acest punct de vedere rezultă un avantaj pentru șinele lungi, căci aceiași șină, pe când la extremități presiunea se împarte pe distanțele de 1.30 de-o parte și de alta către mijlocul șinei, presiunea se împarte între 2.50 până la 2.90 de fiecare parte a osiei cu șini de 5 metri;—și această distanță pe care se împarte presiunea roților, crește cu

lungimea șinei,—așa că, la șinele de 10 m. lungime, presiunea roților se împarte înainte până la 3.10 pe când roata se află în regiunea mijlocie a șinelor, prin urmare, cu cât șina este mai lungă, cu atât presiunea roatelor locomotivelor apasă pe un număr mai mare de traverse.

Tabela I ce urmează, arată distanțele în care traversele încep a se coborâ la apropierea primei osii a locomotivei, și coborârile traverselor din ambele panouri sub prima roată a trenului.

T A B L O U L I

No. TRAVERSELOR		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Vitezele trenurilor între 45 și 72 klm.
Șini de 5.00 m. lung. tip. 39 kgr.	Distanța traversei la extremitatea șinei	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	m/m	
	300	1000	1750	2500	3250	4000	4700							
	Distanța X la care traversa începe a se coborâ X=	1500	1800	2400	2900	2200	1600	1300						
	Coborârea Y a traversei sub poavara primei osii Y=	3.0	4.0	2.7	2.7	1.0	2.0	1.8						
Șini de 10.00 m. lung. tip. 39 kgr.	Distanțele traverselor la extremitatea șinelor	300	1000	1850	2750	3650	4550	5450	6350	7250	8150	9000	9700	Vitezele trenului 26-91 klm. pe oră
	Distanțele X la care traversele încep a se coborâ	1700	2200	3000	1800	2300	2500	3100	2300	2100	1900	2100	2200	
	Coborârea Y a traversei sub poavara primei osii Y=	3.3	5.3	2.0	2.4	1.5	1.8	0.4	2.0	1.6	3.0	1.8	2.3	

Resultă din examinarea acestui tablou că: nu trebuie să privim traversele din naintea osiilor, ca puncte absolut rigide; și acesta ne arată că din această pricină șina nu se poate considera ca fiind cu desăvîrșire încărcată de această parte și săgeata de îndoire a șinei se sporește cu cantitățile de care se lasă traversele respective.

Curbura șinelor va urma să fie deci cu atât mai slabă, cu cât presiunea roatelor se va împărți pe un număr mai mare de traverse, și pe de altă parte cu cât presiunea se va împărți pe un număr de traverse mai mare cu atât colaborarea lor va fi mai mică sub sarcinile osiei.

Din acest punct de vedere, șinele lungi de același profil sunt superioare celor scurte, căci după cum am spus mai sus, efectul sarcinei pe mijlocul șinei de 5.00 se împarte pe distanța de 2.90 de fiecare parte a roți și produce o afundare a traversei a 5-a de 1 mm., pe când aceeași sarcină apăsând în mijlocul șinei de 10 m., se împarte pe o lungime de 3^m.10 de fiecare parte și nu produce o afundare mai mare ca 0^{mm}.4 la traversa a 7-a.

Resultă dar, în mod neîndoios, că șina de 10 m. lungime este mai puțin obosită ca cea de 5 m.

Din pricina încheieturei, care ori cât de bine și îngrijit ar fi legată cu eclisele cele mai robuste, capul șinei este incomplet încărcat, așa că se poate considera ca și cum nici n'ar fi ținut prin eclise.

Încăstrarea ar fi privită ca complectă, dacă greutatea șinei și traverselor ar face echilibrul sarcinei.

Cînd sarcina avansează către mijlocul șinei, încăstrarea se adaogă, sarcina se întinde pe o lungime de șină din ce în ce mai mare pînă ce sarcina a ajuns la mijlocul șinei și încăstrarea celui-l'alt capăt începe a se micșora cu cât sarcina se apropia de încheetura, către care sarcina înaintează. Se înțelege de la sine, că șinele fiind mai obosite la extremități rezistența lor este mai mică în apropierea încheeturilor, fapt verificat și prin statisticele ținute asupra rupturilor șinelor, dovedindu-se, după cum vom expune mai târziu, că numărul cel mai mare de rupturi este în general în apropierea încheeturilor.

Prin urmare, rezistența șinei este mai mare la mijloc, și descrește către extremități din pricină că, pînă astăzi nici o încheetură nu prezintă o încăstrare temeinică.

Privind grafica de față, construită cu valorile lui x și y, din tabloul I, se vede că, rigiditatea șinei de

10 metri este mai mare ca a şinei de 5,00 din faptul că sarcina se repartizează pe o distanţă mai mare, producând o mişcare mai mică în traversele din mijlocul şinei de 10 metri ca în cele din mijlocul şinei de 5 m.

Esenţialul ce iese din aceste experienţe şi care se impune atenţiunii observatorului este oboseala atât a traverselor cât şi a capetelor şinilor din vecinătatea încheeturilor fapt pentru care traversele de lângă încheeturi sunt cele d'întăiu desdopate şi capetele şinilor mai des rupte; din aceste se deduc.

Resultatele practice următoare:

Pentru a micşora oboseala traverselor şi a şinilor lângă încheeturi, pentru condiţia unei întreţineri raţionale, urmează ca traversele de lângă încheeturi să fie alese printre cele mai robuste, cu suprafaţa lăbelor alese din cele mai mari, pentru a micşora astfel presiunea pe balast; în distribuţia traverselor, să se păstreze regula ca ele să fie cu atât mai apropiate unele de altele, cu cât se apropie de capete, respectiv de încheeturi; — şi că traversele pe care se reazemă încheetura, pe lângă acea că trebuie să fie alese printre cele mai robuste, ele nu trebuie să fie mai depărtate ca 400 până la 500 m. m. între axe, adică sease rezerve între dânsese spaţiul stricat necesar îndopării.

Îndoirea şinilor şi lăsarea traverselor dau loc la o consumaţie medie a puterii de tracţiune, prin acea că fie care osie este nevoită a urca unda oştilatoare a şinei a cărei valoare este dată prin taig unghiului acestei curbe cu orizontul.

$$\text{adică: } \operatorname{tg} \angle \alpha = \frac{y^1}{x} = \frac{3}{1600} \text{ mediu} = 0^m,0020$$

ceea-ce revine ca în palier cu şinele tip 39^{kg}. Lăsarea traverselor şi îndoirea şinelor absoarbe din puterea de tracţiune un echivalent de forţă ca şi cum trenul s'ar urca pe o rampă de 2^m/m pe metru.

Se înţelege, că în rampe acest raport se adaogă ca o rezistenţă suplimentară şi ea este cu atât mai mare cu cât şina va fi mai slabă, de oare-ce valoarea tangentă undulaţiunii şinei creşte o-dată cu raportul lui y către x.

3. Coborârea traverselor creşte cu mărirea sarcinei osiilor şi se împarte pe o şină sau pe alta, după cum nivelul lor este mai sus sau mai jos.—Coborârea cea mai mare a traverselor corespunde şinei celei mai joase.

Coborârile traverselor creşte cu mărirea sarcinilor, şi sunt aproape aceleaşi pentru roatele

maşinelor şi tenderilor, de oare-ce la maşinile de probă osiile maşinei apăsau în mediu 12^{tone} 625 şi ale tenderului 12^h 200. Coborârile sub osiile vagoanelor sunt însă mai mici.

Dacă coborârea traverselor este proporţională sarcinei într'un aliniament drept în care traversa n'ar fi perfect orizontală, din care pricină împărţirea sarcinilor pe şini n'ar putea fi egale în ambele părţi, coborârea mai mare a traversei va fi la capul în care şina ar fi mai jos.

Acest efect s'a dovedit şi prin probele următoare: Coborârea traverselor este însă invers proporţională cu suprafaţa bazei aplicată pe balast, adică că cu cât suprafaţa de reazem a traversei va fi mai mare de cât a vecinei sale, cu atât coborârea va fi mai mică.

Pentru aceste motive, în linii cu cale dublă, traversele cu baze mai largi la un cap se pune în partea din afară a căilor, adică pe acostamente şi tot pentru acelaşi motiv şina despre acostamente în cale dublă se ţine până la 4^m/m mai sus ca cele din mijloc,—astfel se afla lucrată linia pe porţiunea de probă;—şi tabloul No. 2, arată coborârile mijlocii ale traverselor sub ambele şini, sub apăsarea roatelor maşine şi tenderului.

Din tabloul No. 2 şi graficele. Fig. 8 şi 9. Se vede că capetele traverselor dintre şini (cazul cu cale dublă) se coboară mai mult ca capetele lor respective despre acostamente, şi această coborâre este datorită supra-înălţării şinei despre acostamente şi ce e mai mult, lăsarea capului traverselor din năuntru căilor urmează variaţiunile supra-înălţări şinei lăturăse; (de pe acostamente). Este de observat asemenea, traseurile graficelor 8 şi 9. Şi esecţiunile ce se produc în ambele traseuri asupra traverselor a 5-a, atât a şinilor de 5 metri şi de 10 m. lungime.—D. Couard 'şi aplică ast-fel această esecţie, care face ca pe toată lungimea şinilor, în general şina de pe acostamente, se lasă mai mult pe traversa 5-a, pe când cea din năuntru se coboară mai puţin;—şi zice că o osie când ajunge pe traversa a 2-a, care după cum se vede, se coboară mai mult ca cele-l'ate roata înjugată de partea opusă primeşte o supra încărcare. prin urcarea acesteia pe traversele ce urmează 3 şi 4;—şi, această supra-încărcare produce o cădere cu isbitură tocmai pe d'asupra traversei a 5-a, pe capul de pe acostamente.

Ast-fel se poate explica faptul, că traversa 5-a, pe capul de pe acostamente cade mai jos ca cel dintre căi.

Din această observaţiune ar reeşi, că în cazul pozei traverselor actuale (Fig. 7), capul de pe acostamente

1. Valorile lui y şi x pentru fie-care caz, sunt date experimentate luate din tabloul No. 1.

al traversei a cincea, de la un cap sau altul, al șinei să fie ales printre cele mai late pentru a împărți mai bine presiunea pe balast.

Tabloul următor, No. 2, arată coborârile mijlocii găsite în urma mai multor experiențe repetate, sub trecerea celor 4 osii ale locomotivei.

TABLOUL II

Arătând coborârile mijlocii fie-cărei traverse sub trecerea celor 4 osii a locomotivei

No. traverselor	LINII DE 5,00 METRI						LINII DE 10 METRI						OBSERVAȚIUNI
	Coborări mijlocii			Mezia pentru ambele șini			Coborări mijlocii			Mezia pentru ambele șini			
	Între căi	Pe acola-mente	m	m	m	m	Între căi	Pe acola-mente	m	m	m	m	
a	b	c	d	e	f	g	h	i	j	k			
1	3. —	2.07	2.53	1.4	1.7	3.17	1.75	2.46	1.8	1.7	Raportul coborârei sub fie-care șină $\frac{b}{c} = \frac{g}{h}$ și în care b, e, g și h repre- sintă Valorile din colo- nele respective.		
2	4.87	3.20	4.03	1.5	1.7	5.75	0.47	3.11	12.2	3.3			
3	2.70	1.62	2.16	1.7	1.7	2.67	0.82	1.74	3.2	1.7			
4	2.70	1.47	2.08	1.8	3.3	2.32	1.10	1.71	2.1	1.7			
5	0.87	0.97	0.92	0.9	3.3	1.57	2.27	1.92	0.7	3.3			
6	1.70	0.87	1.28	2.0	3.3	1.30	0.82	1.06	1.6	3.3			
7	2.07	0.80	1.43	2.6	3.3	1.91	0.92	1.44	2.1	3.3			
8	—	—	—	—	—	1.91	0.92	1.44	2.1	3.3			
9	—	—	—	—	—	1.40	0.85	1.12	1.7	3.3			
10	—	—	—	—	—	2.60	0.90	1.75	2.9	3.3			
11	—	—	—	—	—	2.12	1.07	1.60	2.00	3.3			
12	—	—	—	—	—	2.20	3.70	2.95	0.6	3.3			

4. In general traversa 1 de la încheetură care 'i mai oboșită

Efectele descrise pînă aci se referă la o cale de curent reparată și îndopată, așa fiind, jocul ce mai mare se observă la traversa a doua care urmează încheeture.

Faptul acesta se explică ast-fel, — eclisele noi și surupurile bine strânse cât-va timp, după strângerea încheeturei țin oare-care regiditate, această rigiditate face ca capetele șinilor să țin poziția arătată prin fig. 8.

Prin continua solicitare încheetura începe ași pierde rigiditatea și peste câte-va luni traversa întâia începe a se afunda din ce în ce mai mult în balast; și tot cu atîta rezistența încheeturei scade.

Rezultatele jocului traverselor la șinile de 5 și 10 m. peste câte-va luni de la lucrare se arată prin tabloul următor No. 3.

În coloana f. se mai arată și rosăturile traverselor provocate de tălpile șinilor prin strivirea fibrelor la șinile de 6.50 lung. tip 39 C. F. R.

TABLOUL III

No. traverselor	Șini de 5m			Șini de 10m			Rosătură travers. an. s. talpa șin.	OBSERVAȚII asupra acestor rezultate
	Între căi	Pe acola-mente	tam.	Între căi	Pe acola-mente	tam.		
a	b	c	d	e	f			
1	8.72	1.70	2.47	2.19	8m/m			
2	5.30	3.25	3.48	1.01	5 »			
3	4.65	1.28	0.49	0.94	4 »			
4	0.75	0.90	»	»	3 »			
5	0.41	0.40	1.91	1.06	4 »			
6	—	—	1.32	1.46	7m/m			
7	—	—	2.32	1.52				
8	—	—	1.07	3.51				
9								
10								
11								
12								

Rezultatele din coloana f s'au măsurat direct, și este o mijlocie găsită din mai multe experiențe; — aceste rezultate variază foarte mult după natura lemnului.

Rezultatele din acest tablou ca și din cele-l'alte arată, în mod neîndoios, că traversele din vecinătatea încheeturei trebuiesc a fi alese printre cele mai late și sănătoase și trebuiesc apropiate cu cât ne apropiem de încheetură.

Cu modul de poză și distribuția traverselor actuală se vede că șina cu cât este mai scurtă cu atât lăsarea încheeturei le este mai mare și repede, și aceasta provine din pricină că șinele scurte, când roatele mașinei le calcă pe capete pe lângă flexiunea obicinuită ele primesc și o mișcare de basculare, fapt care provoacă foarte ușor desdoparea traverselor de la capetele și-nilor.

Acest joc al traverselor provoacă isbituri violente pe ambele fețe de contact pe șini și pe balast.

Aceste acțiuni mecanice produc la rîndul la niște rosături și mușcături în fețele superioare și crăpături la capetele traverselor care strică foarte repede, capetele traverselor celor mai bune.

Subt un trafic mediu de 24 trenuri pe zi pe linia Buzău—Brăila, traversele prezintă rosăturile arătate prin tabloul următor datorite acestor efecte mecanice pe timp de un an.

Aceasta explică faptul pentru care liniile noastre ferate majoritatea traverselor se înlocuiesc mai mult din pricina acțiunilor mecanice de zi prin putere.

Pentru a împiedica acest rău trebuie:

- Traversele îndesite spre încheeturi.
- Puse plăci pe fie-care traversă.
- A înlocui cramponele cu tirefoane pentru a ține contactul mai intim între șină și traversă.

I. P. Condtescu.

IMBUNĂȚIREA PORTILOR-DE-FER ȘI A CELOR-LALTE CATARACTE DE PE DUNĂREA-DE-JOS

(Urmare)

Toate lucrările de executat la cataracte sunt grupate — după genul lor — în tabloul I, în tabloul II se vede exact progresiunea; an cu an, a lucrărilor — grupate după genul lor — cu cantitățile determinate de modificările planurilor. În 1896 lucrările începură iar cu o mare activitate: și la Porțile-de-fer se lucra chiar în timpul iernei la dărîmarea barajului și la adâncirea părții superioare la gura canalului, ast-fel că la 29 Febr. Dunărea se precipita cu o forță uriașe în noua albie ce-i se săpase: Canalul Porților-de-fer.

Îndată ce apa își luă nivelul în canal, se măsură iuțeala de scurgere la suprafață și se făcu mai multe încercări de remorcare, de unde rezultă necesitatea de a se stabili în canal remorcarea artificială, după cum se prevăzuse în primele planuri când se calculase că iuțeala va fi, după diferitele nivele, de la 3 m. la 5 m. 50 pe secundă.

La începutul anului 1896 se termină și șenalul cataractei de la Jucz.

Întreprinderea terminând șenalele cataractelor de a Stenka și Jucz, continuă cu sîrguință deblearea și dragagiul, cu toate vasele și mașinele sale, în cataractele de la Kozla-Dojke și Izlaz-Tachtalia, precum și în șenalul început în secțiunea Orșova — Porțile-de-fer; ea se ocupă în particular și de îmbunătățirea gurei superioare a canalului Porților-de-fer.

Afară de aceasta se mai lucră și la șenalurile de la Kozla-Dojke și Izlaz-Tachtalia, precum și la construcțiunea digei de îngustare de la Jucz-Golubinje; în fine, se continuă perfecționările necesare la digele de la Greben și Porțile-de-fer. Tot în acest an întreprinderea începu și lucrările șenalurilor din nou proiectate la Svinicza și la Poarta-de-fer cea mică. Se luă și măsurile necesare pentru construcțiunea cheiului proiectat la Orșova. Și în fine, începu să se construiască și casa destinată pentru biurolul de navigațiune ce se va stabili la Orșova pentru a administra această secțiune a fluviului.

TABLOUL I

al lucrărilor necesare pentru ridicarea obstacolelor navigațiunii la Porțile-de-fer și la cele-lalte cataracte ale Dunărei-de-jos după devisul stabilit la finele anului 1895

No. curent	NUMIREA LOCRILOR	Debleare sub apă m ³	Debleare în canalul Porților-de-fer la 3 m. de adânc. m ³	Anrocamente m ³	Pereare cu anrocamente m ³	Pereuri de piatră de 0,30 cm. m ³	Pereuri de piatră de 0,15 cm. m ³	Materiale diverse m ³	Dragaje m ³	Poduri	Bariere de lemn m. l.
I	Sztenka	18029	—	—	—	—	—	—	—	—	—
II	Kozla-Dojke	85746	—	—	—	—	—	—	—	—	—
III	Izlaz-Tachtalia	32267	—	—	—	—	—	—	—	—	—
IV	Greben	—	—	485927	78261	—	—	1310	—	—	—
V	Szvinicza	13236	—	—	—	—	—	—	—	—	—
VI	Jucz	29964	—	85000	20000	—	—	—	—	—	—
VII	Orș. Por.-de-fer	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
VIII	Canal. Por.-de-fer	93119	367816	211403	38014	5449	60145	260773	10985	1	2900
XI	Micile Porți-de-fer	16294	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	Total	288655	367816	782330	136275	5449	60145	262083	10985	1	2900

TABLOUL II

al tuturor lucrărilor de executat în cataractele Dunărei de jos și progresele lor

No. curent	GENUL LUCRĂRII	Cantitatea totală	LUCRARE EXECUTATĂ ÎN FIE-CARE AN						SUMA LUCRĂRILOR DE LA ÎNCEPUT PÂNĂ LA FINELE ANULUI 1895	
			1890	1891	1892	1893	1894	1895	Cantități	pe %
1	Debleare sub apă.									
	a) Prin exploziuni sau sfărâm.	259125m ³	—	2923 ₈₁	37758 ₉	85551 ₄	69630 ₀₁	33558 ₇₇	229423 ₄	88.50
	b) Drag. stânc.	259125 »	—	—	1050	18595 ₇	46311 ₀	68334 ₀	134290 ₉	52.10
2	Debleare la uscat în canalul Porțile-de-fer.									
	a) la 2 m. sub 0.	223740 »	—	12500	101029 ₈₁	80877 ₆₅	18000 ₀	11266 ₀	223673 ₅	96.00
	b) de la 2 m. la 3 m. sub 0.	144076 »	—	—	—	124489 ₂	12600 ₀	5765 ₀	142854 ₂	99.00
3		782330	8978 ₇₃	177362 ₈	252838 ₄₅	93520 ₉₁	81665 ₁₄₇	66588 ₃	680954 ₅	87.00
4	Pereuri cu aurocamente.	136275 »	—	—	7018 ₁₀	17999 ₃₄	27147 ₃₁₇	23685 ₁₉	75850 ₁₄	56.00
5	Dragagiu.	10985 »	—	—	—	—	—	8396 ₀	8396 ₀	77.00
6		5449m ²	—	—	—	—	—	5279 ₀	5279 ₀	95.30
7	Pereuri de piatră de 45 cm. cōda	60145m ²	—	—	1560 ₁	7598 ₂₃	28081 ₇₅₆	18105 ₀	55344 ₉₆	92.00
8	Indiguirea cu materii diverse	262083m ³	2581 ₂	67082 ₅₅₃	115479 ₈₃₂	49403 ₁₅₉	9172 ₃₀₅	18362 ₇	257083 ₃	98.60
9	Pod la Porțile-de-fer	1	—	—	—	—	—	1	1	100.00
10	Barriere de lemn la Por. -de-fer	2900m.	—	—	—	—	—	1653	1653	57.00

Organisarea generală a întreprinderii regularisărei

A) Administrațiunea tehnică și comercială a întreprinderii generale a regularisării Porților-de-fer ale Dunărei-de-jos

Direcțiunea lucrărilor își avea reședința centrală Orșova; ea se compunea:

a) Din 1 director, 2 ingineri și un desenator pentru biroul tehnic.

b) Din 1 director, 1 casier și 6 amployați pentru biroul comercial.

Tot la Orșova mai există: magazinul principal de unde se aprovizionează toate secțiunile cu materiale și unelte, și atelierul pentru construcția și reparația vaselor întreprinderii..

Flota sa petrece iarna în portul de la Orșova. Direcțiunea fixează, la începutul lucrărilor, un program de execuțiune și face cunoscut tuturor secțiunilor cari sunt unite printr'un fir telefonic de 30 km. de lung, instrucțiunile sale.

Secțiunile poartă numele următoare:

Secțiunea Porților-de-fer;

Atelier de construcțiuni de vase, port de iarnă și depou de lemne la Orșova;

Caria de la Ogradina (Kazan);

Secțiunea de la Jucz;

Secțiunea maghiară de la Greben;

Secțiunea de la Izlaz-Tachtalia;

Secțiunea de la Kozla-Dojke;

Secțiunea de la Stenka.

Fie-care secțiune are câte un inginer-șef al lucrărilor cu personalul special necesar și un contabil, care se ocupă de afacerile comerciale.

Secțiunile primesc de la biroul central sumele de bani necesare pentru a face plăți curente la lucrători și și dau socotelele în fie-care lună. Un casier de secțiune trimis de direcțiune plătește de obicei salariile lucrătorilor.

Fie-care secțiune și are magazinul său și ține un registre special de intrare și eșire.

Șantierul trimet la biroul central, până la 10 din luna următoare, raporturi amănunțite asupra materialelor întrebuintate.

Secțiunea inginerilor mecanici coprinde 1 inginer-mecanic, 1 inginer-ajutor și 1 electrician.

B) Starea rapoarelor, a mașinelor-unelte, a bărcilor și a materialului de drum de fer ale întreprinderii generale a regularisării Porților-de-fer ale Dunărei-de-jos

I Vapoare:

1) „Väsärhelyi Pál“, remorcor cu roate;

2) „Drava“, remorcor cu roate;

3) „Jucz“, remorcor cu roate (vîndut în 1895);

4) Tuor cu cablu de sîrmă;

5) „Orșova“, vas cu elice (distrus în 1893);

6) „Fiume“, vas cu elice (distrus în 1894).

II Mașini:

7) 3 trepane;

8) 7 vase găuritoare (din care 3 au fost distruse);

- 9) 7 drage (din care 2 au fost distruse);
- 10) 2 vase dise „universale“;
- 11) 2 vase sondatoare;
- 12) 1 vas cu o sonetă cu vapori;
- 12) 2 macarale plutitoare;

- 14) 1 atelier plutitor;
 - 15) 1 locomobilă în atelierul cel mare al ferarilor;
 - 16) 1 mașină cu vapori în atelierul de la Jucz;
 - 17) 1 mașină cu vapori în atelierul plutitor.
- III Bărci și alte vase:

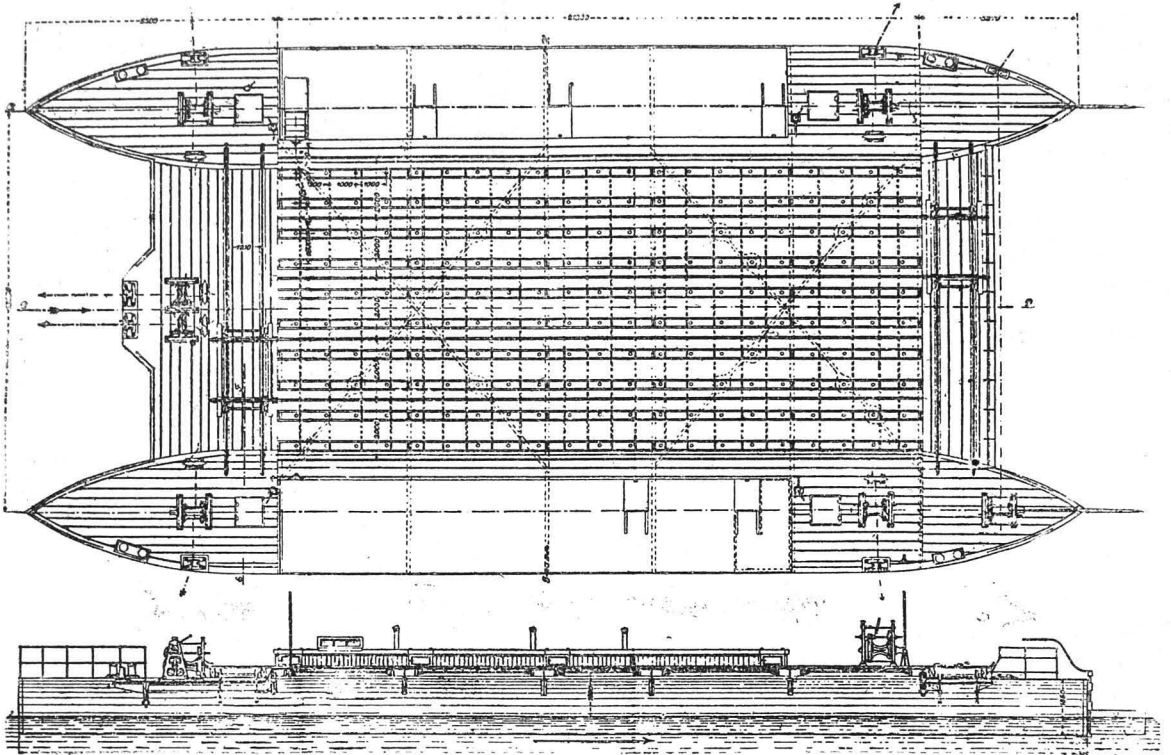


Fig. 1.

- 18) 20 bărci mici;
- 19) 30 bărci mijlocii;
- 20) 7 bărci mari;
- 21) 40 pontoane ancorate;
- 22) 120 luntri diverse;
- 23) 8 vase pentru locuințe.

- IV Material de drum de fer:
- 24) 8 locomotive;
 - 25) 23 km. 700 de cale;
 - 26) 432 vagoane;
 - 27) 10 plăci învârtitoare;
 - 28) 6 schimbători de cale.

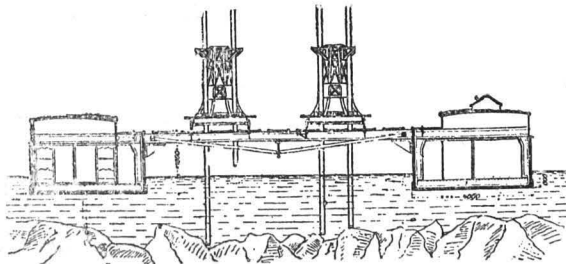


Fig. 2.

TABLOU

de numărul și specialitatea lucrătorilor întrebuințați de întreprinderea generală a regulării Dunărei-de-jos

MASINI																		
1	I.	1	1	—	—	—	1	3	2	10	—	1	19	1	3	—	1	43
2	II.	1	1	—	—	—	2	2	4	12	—	1	16	4	—	—	1	44
3	IV.	1	1	—	—	—	1	1	4	9	—	1	15	3	—	—	1	37
4	VII.	1	4	—	—	2	4	8	6	23	—	—	30	5	—	1	1	35
5	I.	1	1	1	—	4	—	4	—	—	—	1	10	—	—	—	1	23
6	II.	1	1	1	—	5	—	4	—	—	2	1	16	—	—	—	1	32
7	III.	1	1	1	—	4	—	4	—	—	—	1	7	—	—	—	1	30
8	Draga Vaskapn	1	2	1	—	5	—	4	—	—	2	1	35	—	—	—	1	52
9	„ Haladàs	1	1	1	—	4	—	3	—	—	2	1	18	—	—	—	1	32
10	„ Kozla	1	1	1	—	4	—	3	—	—	2	1	19	—	—	—	1	33
11	„ cu linguri	1	1	1	1	6	—	4	—	—	—	1	17	—	—	—	1	33
12	„ Priestmann	1	—	1	—	1	—	1	—	—	—	1	9	—	—	—	1	15
13	I Vas	1	1	1	—	6	—	4	—	—	—	1	34	—	—	—	1	49
14	II „	1	1	1	1	6	—	5	—	—	—	1	32	—	—	—	1	49
15	Marele vas sondator . .	1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	23	—	—	—	1	30

TABLOU

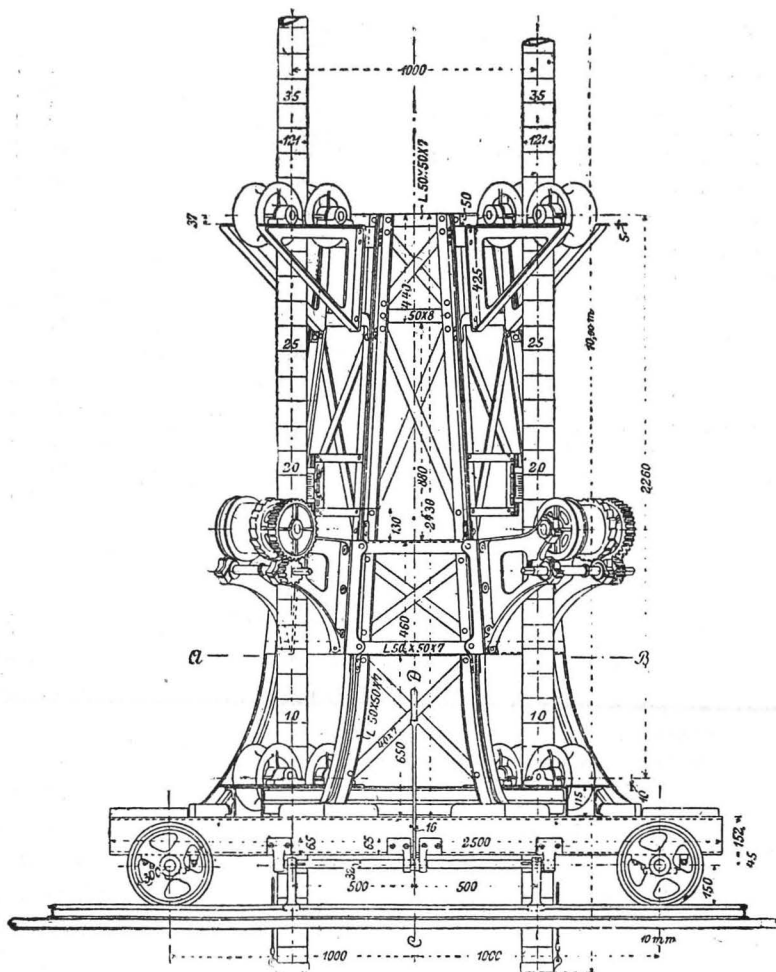
de numărul, salariile și clasificățiunea (naționalitate, locuință, hrană, igienă) lucrătorilor întrebuințați de întreprinderea generală a regularisirei Porților-de-fer ale Dunărei-de-jos

Număr	SECȚIUNI	NUMÉRUL LUCRĂTORILOR						SALARIU			NAȚIONALITĂȚI			Locuință	Hrană	Higienă
		Maximum	Minimum	MAXIMUM		MINIMUM		Maximum	Mijlociu	Minimum	Unguri	Austriaci	Streini			
				Lucrători speciali		Lucrători speciali										
1	Orșova	633	42	326	307	28	14	4.—	1.80	1.—	582	24	27	1. Parte în barace și în vase, parte în case particulare. In cantine speciale fondate de întreprindere sau la bucatăriile vaselor. A fost o epidemie de holeră în Noembrie 1893 la Greben, așa că lucrările încetaseră. De alături trecea satisfăcătoare.		
2	Porți-de-fer . .	1976	234	425	1551	83	146	4.—	1.80	1.—	1496	189	291			
3	Car. de la Kazan	610	78	48	562	22	56	2.50	1.70	1.20	342	121	147			
4	Jucz	552	112	192	360	41	71	3.33	1.70	1.20	422	79	51			
5	Greben	2219	162	125	2094	28	134	4.—	1.60	1.—	1615	128	476			
6	Iztlaz	214	63	88	126	24	39	3.33	1.70	1.20	171	5	38			
7	Kozla	575	152	172	403	49	103	3.33	1.70	1.20	419	61	95			
8	Sztenka	389	65	145	244	19	46	3.33	1.70	1.20	295	52	42			

Mașini întrebuințate la lucrările de regularizare

Lucrările cele mai grele și cele mai interesante ale acestei regularisări au fost debleările sub apă practicate în mijlocul fluviului pentru a crea șenalele proiectate. Deblearea sub apă necesită mai multe feluri de lucrări ce se pot împărți, după mersul și

succesiunea lor, în modul următor: 1) Constatarea adâncimei și forme știncelor din fundul fluviului adică sondagiul albie. 2) Dezagregarea știncelor. 3) Drăgagiul știncelor desagretate. 4) Curățirea definitivă a șenalelor dragate și 5). Constatarea în șenalele curățite a adâncimei și a lărgimei efective.



se poate măsura de o dată pe un spațiu de 200 m. și adâncimea la intervale regulate de 1 m. Când vagonetul parcurs o cale, atunci cu ajutorul unei plăci învartitoare se așează pe calca vecină și se măsoară mai departe adâncimele. Pentru alinierea vasului de sondagiu, de pun balise pe axa șenalului, ce trebuie adâncit.

Puntea vasului corespunde la o lungime de 20 metri, prin urmare se împarte canalul, cu ajutorul unei balisări pe țerm, în secțiuni de câte 20 m. pentru ca vasul să vie să se așeze în axa canalului. Apoi se așează balise în secțiunea transversală a canalului marcând secțiuni de câte 10 metri (conform cu lărgimea vasului care e de 10 metri) și se în-

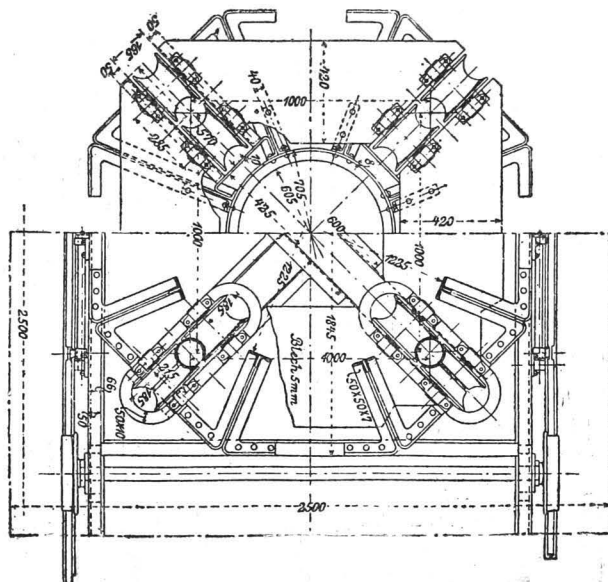


Fig. 4.

dreptează vasul în profilul canalului. Canalul de săpat trebuind să aibă o lărgime de 60 metri atunci pentru mai multă siguranță, se întind operațiunile de sondagiu pe o lărgime de 70 m., adică de 7 pozițiuni ale vasului.

Sondagele se fac independent de nivelul variabil al apelor, pentru că în fie-care punct se stabilesc înălțimele absolute. De câte ori vasul e fixat într-o pozițiune, se precisează, cu ajutorul a două operațiuni de pe țerm, înălțimea călei ferate, care se află în mijlocul plat-formei vasului. Zero indexului tubului sondator întrece cu 160 centimetre calea, ceea ce se adaugă la cota șinelor pentru a avea altitudinea punctului inițial a măsurării. Altitudinea fie-cărui punct a fundului șenalului de stabilit fiind stabilite dinainte, se calculează diferența celor două altitudini și se obține ast-fel, pentru fie-care punct, măsura exactă a adâncimeii de operat.

Toate aceste valori se înscriu într'un registru cu cerneală roșie dacă punctul în cestiune reclamă o adâncire, și cu cerneală neagră dacă adâncirea nu

e necesară. În fine, pentru a înlesni orientarea în configurația fundului se face planul grafic al punctelor ce s'au măsurat.

Acest procedeu de a preciza adâncimele este o garanție perfectă, că lucrările de adâncire vor da șenalului dimensiunile necesare pentru navigațiune. Fig. V arată cantitatea de stinci de extras pe secțiune, forma fundului stincos de adâncit cu grosimea pe metru pătrat a stratului stincos, ce trebuie scos și în fine lucrarea de desagregare a stincelor și de dragagiu executat în fie-care secțiune.

Dezagregarea stincelor

Debleul de executat pentru a săpa șenalul în mijlocul apei se face prin exploziune sau prin sfărîmare, după grosimea și calitatea stincei de extras. Sfărîmarea se face cu ajutorul unui trepan de fer de calibru mare și foarte greu, având un tăiș de oțel; trepanul se ridică la o înălțime oare-care cu ajutorul vaporilor, apoi se lasă să cadă liber pe

stinca ce o sfărîmă în bucăți. Se repetă această operațiune pînă ce s'a dat albiei adîncimea dorită.

Pentru exploziuni: găuritoare așezate pe vase d'asupra suprafeței apei găuresc fundul stîncos al albiei aceste găuri se umple apoi de pe vas cu dinamită; vasul se depărtează și se face să sară toate minele printr'o scinteie electrică.

Aceste două sisteme de debleat se completează

unul pe altul; căci vasele debleatoare sunt întrebuințate cu mare avantaju pentru a sfărîma stratele subțiri, și vasele găuritoare lucrează avantajos în stratele groase.

Prin combinarea acestor două sisteme se obține o lucrare de debleare practică și care cere puțin timp și puține cheltueli.

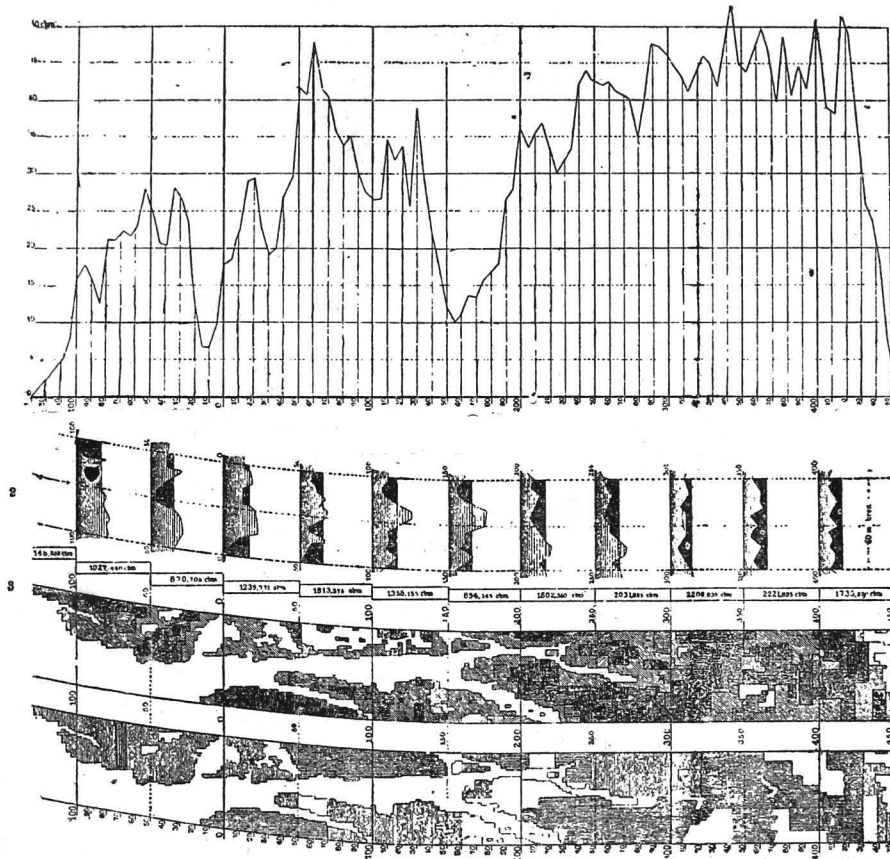


Fig. 5.

Debleatoare

Debleatoarele au fost construite după sistemul constructorului scoțian Lobnitz. Sistemul e foarte simplu și bazat pe căderea liberă. Stânca e sfărîmată cu un trepan mare de fir, care e instalat pe pe vasul special cu toate aparatele mecanice necesare funcționării sale.

Mecanismul debleătoarelor este compus din două părți esențiale: o lemnărie în formă de trepied pentru ca să ridice trepanul, cu ajutorul unei mașini, până la suprafața apei, și un aparat în față, în do-

sul și pe laturile vasului pentru a-l face să cotească mașina care ridică trepanul. Scurt aparatul se compune din un troliu cu două cilindre cu vapori și cu mai multe roți dințate, din care cea din urmă este înțepenită pe o tobă cu lanț. De această tobă este atașat lanțul trepanului. De la tobă lanțul se urcă la partea superioară a unui montanț de fer — înalt de vr'o 12 m. — și trece printr'o roată cu gât ce se află în vârful său.

La cel-l'alt capăt al capăt al lanțului, care atîrnă de la roata cu gât, este un clopot cu o pârghie cu

cirlig, care acoperă partea superioară a trepanului când 'l lasă să cadă și se agață automatic cu pârghia sa de scara trepanului și leagă ast-fel trepanul cu troliul cu vaporii; când se trage pârghia-cârlig, trepanul se separă de clopot și cade.

Când trepanul lucrează în stânci moi, tăișul este lung; din contră în stâncile tari, el este scurt. Un trepan, în circumstanțele ordinare, poate face peste 100,000 de lovituri fără ca tăișul de oțel să se useze. Cu toate acestea, adesea-ori trepanul se fringe după un timp mult mai scurt. Fig. VI dă schiță trepanului.

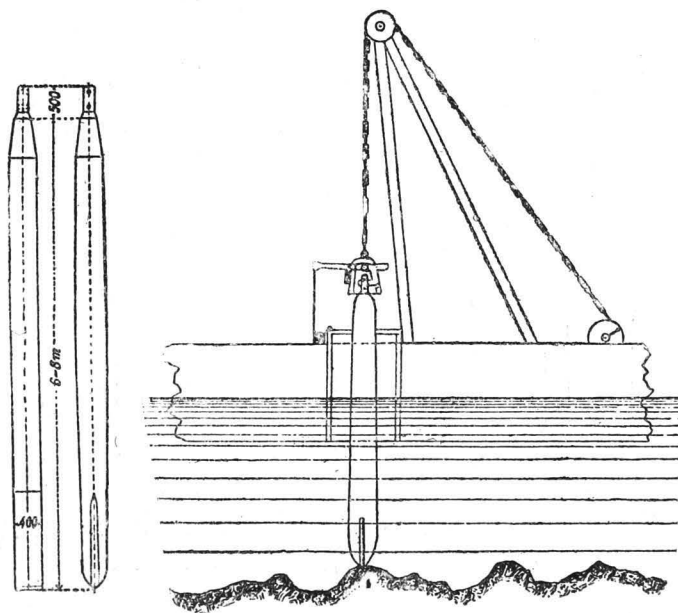


Fig. 6.

rămat mase stâncoase până la adâncimea indicată — care este destul de exact marcat pe scara trepanului — vasul înaintează automatic lateral, și când o fâșie de o jumătate de metru a fost debleată, vasul înaintează pe lanțul principal de 30—50 cm. pentru ca să atace fișia următoare.

Rezultatele date de debleatoare sunt foarte diferite după grosimea stratului stâncos, duritatea sa și dificultățile cauzate de condițiunile scurgerei apei. În primii ani, când mașinile aveau trebuință de multe modificări, media de lucru pe zi a unei debleatoare în cataracta de la Jucz varia între 11—28 m.; în cea de la Kozla-Dojke între 5—15 m. acest din urmă rezultat se urcă, în 1892, la o medie pe zi de 47 m.

Trepanul cade pe stânca de dezagregat printr'o gaură ce există în vas.

Însă pentru ca să nu strice carena vasului în acea deschizătură este un cadru solid de lemn, întărit însă cu niște plăci de fer între cele două coloane directrice ale trepanului.

Mecanismul așezat în față, în dosul și pe laturile debleatoarei este același aparat care se întrebuințează și le drage pentru a le face să cotească funcționarea debleatoarei este foarte simplă.

Se pun ancorile în axa șenalului de săpat și se ancorează convenabil vasul; când trepanul a sfâr-

În 1893 când mașinile fură perfecționate, cele 3 debleatoare lucrând la Kozla, la Islaz și la Porțile-de-fer au dat, de la Martie la Decembre, rezultatele următoare:

Prima debleatoare care difera de cele l'alte două, pentru că era compusă din 2 bărci, pe când cele l'alte două nu formau fie-care de cât un vas, a dezagregat în 90 de zile de lucru și cu 122000 de lovituri de trepan, 6606 m. 02 în cataractele de la Kozla, Jucz și Porțile-de-fer.

Debleatoarea a II-a a dezagregat în timp de 204 zile de lucru și cu 347569 lovituri, 9280 m. 18, în cataractele de la Kozla în Jucz.

Debleatoarea a III-a a dezagregat în 227 zile de lucru, cu 353,390 lovituri, 16.672 m. în catarac-

tele de la Kozla, de la Izlas și de la Porțile-de-fer.

Media pe zi este :

No. I, 73 m. 40, și pentru o lovitură de trepan 0 m. 054.

No. II, 45 m. 49, și pentru o lovitură de trepan 0 m. 026.

No. III, 73 m. 44, și pentru o lovitură de trepan 0 m. 047.

Adunând rezultatele celor 3 debleatori obținem o medie pe zi de $73^m,40$ și pentru o lovitură de trepan: $0^m,039$. Rezultatele următoare din 1893 arată influența calității materiei asupra mediei de lucru a mașinelor.

Media pe zi în cataractele de la :

	Sztenka	Kozla	Izlas	Jucz	Porți-de-fer
No. I	—	—	86,17	47,72	92,01
No. II	$47^m,43$	47,7	—	32,29	—
No. III	—	64,70	80,90	—	120,80

Din cele precedente se poate vedea că rezultatele maxime sunt obținute la Porțile-de-fer cea ce

este natural pentru că albia acolo este formată de schist calcaros moale, așa că trepanul obține rezultate mai bune de cât în celelalte cataracte unde stâncă este mai dură.

În 1894 debleatorii au făcut, în 362 zile, un lucru total de $27129^m,42$, ceea ce dă o medie pe zi de 67 m. și $0^m,046$ de fie-care lovitură de trepan. După diferitele cataracte, cea mai mică medie de lucru pe zi a fost obținută la cataractele de la Stenka: $38^m,66$ și cea mai mare la Porțile-de-fer $118^m,47$.

Vase găuritoare

Vasele găuritoare întrebuințate la debleerile sub apă sunt de două sisteme: a) vasele găuritoare sistem rectiliniu în cari, pentru o pozițiune determinată a vasului găurile ce trebuie făcute nu pot fi puse de cât pe o linie dreaptă, deși pot avea între ele distanțe diferite.

Se face să sară una câte una liniile de găurit, așa că explozia este treptată.

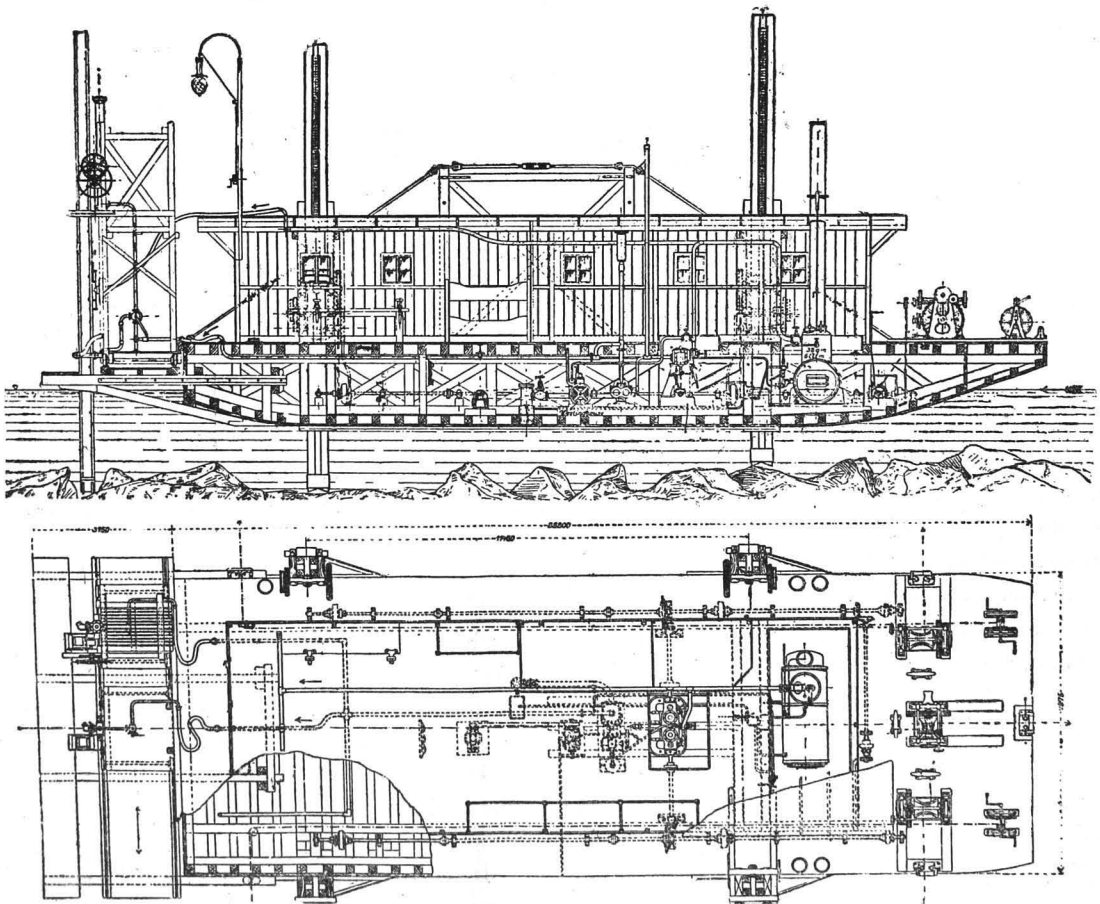


Fig. 7.

Vasele găuritoare reclinii se mai pot divide în două grupe: în primul grup găuritorii sunt așezați dindărătul vasului; iară în al 2-lea grup linia de lucru este pe o latură a vasului. La primul grup aparțin vasele găuritoare cari lucrează în direcțiunea curentului înaintând din aval în amonte, la al doilea grup acelea cari deblează mergând dintr'o parte a șenalului în cea l'altă.

b) Vasele găuritoare sistem superficial în cari, pentru o pozițiune a vasului se pot stabili mai multe linii de găurit, cari pot avea distanțe diferite între ele; însă în fie-care linie de lucru, distanța între găuri rămâne invariabilă. Se face exploziune de o dată la toate găurile străpunse pentru o poziție a vasului; prin urmare aci avem o exploziune superficială.

Vasele găuritoare sistem rectiliniu erau compuse din o carenă de vas, pe puntea căruia era așezată șarpanta găuritoarelor; pe șinele acestei șarpante erau fixate găuritoarele americane sistem Ingersoll prin mijlocul unor capete rotunde, cari intrau ca niște pistoane în niște cilindre hidraulice, cu ajutorul cărora ele puteau fi ridicate sau coborate.

Niște pompe Worthington furnisau apă acestor cilindre la presiunea de 10 atmosfere și pe unele vase chiar la presiunea de 70 de atmosfere. Șarpantele găuritoarelor aveau picioare, ce se puteau cobori în fundul albiei și cari serveau de sprijin țevelor directoare. Aceste țevi aveau în tot lungul lor o crăpătură îndreptată în partea curentului pentru a așeza într'ensa firul electric destinat a aprinde dinamita.

Insuși vasul găuritor este ancorat pe patru lanțuri de cotit și pentru ca carena sa să fie cu totul imobilizată în timpul lucrării de găurire, se întrebuițau patru picioare, pe cari le vira în apă până în fund și cu ajutorul cărora se ridica vasul puțin d'asupra suprafeței fluviului.

Fig. VII dă secțiunea longitudinală și planul vasului găuritor, iar fig. VIII reprezintă vederea din față și secțiunea verticală a vasului găuritor:

Vasele găuritoare funcționează în modul următor:

Se așează unul din aceste vase la capătul inferior al secțiunei ce trebuie debleată și se ancorează solid pe lanțul principal și pe lanțurile mașinei de cotit, apoi scoborând picioarele vasului, el se ridică puțin d'asupra apei.

După aceste operațiuni se coboară de pe șarpanta găuritoare pe stâncile albiei, picioarele cari trebuie să le susție precum și perforatorii cari au un virf ascuțit și sunt închiși în niște tuburi-directoare, și al căror capătiiu superior este fixat la o găuritoare Ingersoll. (Fig. IX dă o schiță a unei asemenea găuritoare). Vaporii vin în cilindre și fac să funcționeze găuritoarele. Sunt niște mașini au-

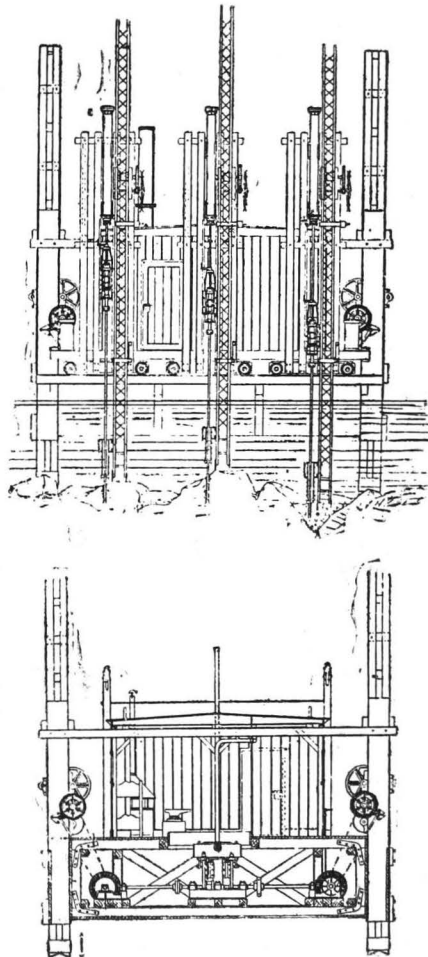


Fig. 8.

tomatice cu percusiune cari dau perforatorului la fie-care lovitură o mică mișcare de învîrtire.

După ce s'au străpuns găurile, se curăță aruncând apă peste ele, apoi se garnesc cu o cartușă de dinamită în modul următor: după ce s'au coborît cartușa legată de un cordon și avînd jos o greutate, se înfige țeapen cu ajutorul unui băț de lemn și apoi se pune capsă. Ea se compune dintr'un cilindru de tinichea umplut cu o mică canti-

fate de dinamită și sub capacul căruia se află fixat solid un inflamator electric având un fir electric. Așezarea cartușei de dinamită care, din cauza inflamatorului electric, este adesea-ori periculoasă, se făcea după un mare accident întâmplat la 12 Octombrie 1892, la cataracta de la Iucz, cu ajutorul unui aparat de siguranță inventat de căpitanul imp. și reg. al trenului Francisc Herbert.

După ce s'a fixat capsă, se introduce conductorul electric al cărui căpătîu superior este atașat la vas în crăpătura țevei-directoare; se remontează această țevă și gaura minei este încărcată. După ce s'au încărcat ast-fel toate găurile se ridică picioarele vasului și se trage pe lanțurile ancorelor sale la o distanță convenabilă.

După aceste operațiuni toți conductorii electrici se reunesc la o mașină electrică, și se face să sară în acelaș timp cartușele de la toate punctele.

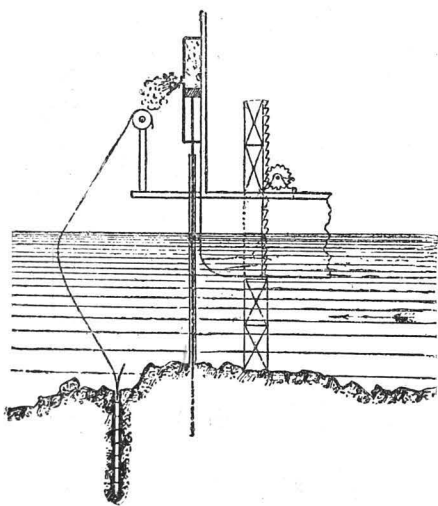


Fig. 9.

Distanța între liniile de lucru era de obicei de 2 m. și numai în stincele foarte moi s'a pus de 3 m., adinecimea găurilor de mină era întîi de 1 m. dedesuptul fundului șenalului de săpat, mai tîrziu merse până la 2 m. Mediele de lucru ale vasului găuritor sunt extraordinar de diferite, căci ele depind nu numai de grosimea stratului stîncos de extras, de întinderea sa, de duritatea sa, dar și de numărul găuritoarelor cari lucrează pe același vas, de perforatorii utilizabili precum și de lungimea sau de suprafața pe care se pot străpunge găurile într'o singură pozițiune a vasului. La vasele sistem rectiliniu, linia de lucru variază între

7^m,25 și 15^m,40 de lungime și numărul de găuri străpunse într'o singură pozițiune variază de la 6—12.

În sistemul superficial, lungimea liniei de lucru variază de la 4^m,60—40 m. și numărul găurilor de la 12—22. Printre vasele găuritoare cel mai mare străpungea 22 găuri într'o singură pozițiune cu 11 găuritoare pe o lungime de 40 m.

Media de lucru a vaselor găuritoare diferă, dacă se compară cu capacitatea lor. Așa, de exemplu, în cataracta de la Kozla-Dojke în 1891, când nu se făcuse încă perfecționările necesare la mașini, un vas sistem rectiliniu a dat un lucru pe ȝi de 8 m³—30 m³, o medie pe ȝi de 20 m³, dând 6^m3,6 de găuritoare, acelaș vas găuritor în 1892 a debleat 24—25 m³ pe ȝi, în termen mediu și în timp de 2 luni (45 ȝile de lucru) a făcut 552 exploziuni cari a dezagregat 1728 m³ de stîncă, ceea ce dă pe ȝi 38 m³, și pe ȝi de fie-care găuritoare 12^m3,8, în fine de fie-care lovitură de mină 3^m3,1.

Vasul găuritor No. III cu 3 găuritoare și o linie de lucru de 11 m., a făcut în 1892 în cataracta de la Kozla-Dojke în timp de 70 de ȝile de lucru 1007 lovituri de mină cari au făcut să sară 3872 m³ de stîncă: cea-ce face 55^m3,3 pe ȝi, 3^m3,8 de fie-care lovitură de mină și 18^m3,4 pe ȝi de fie-care găuritoare. Media de lucru pe ȝi a unui vas găuritor cu 3 găuritoare și cu o linie de lucru de 15 m., a fost de 60^m3,2.

În stincele de la Iucz cari sunt mult mai tari, vasul No. I sistem rectiliniu lucrând cu 3 găuritoare a dat pe zi de la 6^m3,4—25^m3,6, și ca medie generală a anului 1892: 18^m3,26 pe zi. Alt vas același sistem lucrând însă cu 4 găuritoare a dat între 14 m³—32^m3,7; o medie de 27^m3,5.

Rezultatele vaselor găuritoare deveniră mai satisfăcătoare după perfecționările introduse. Ast-fel în 1893 aceste vase au dat cifrele următoare:

Vasul găuritor No. 1, sistem rectiliniu cu 3 găuritoare de debleat în cataractele de la Kosla-Dojke și de la Stenka, în 23 de zile de lucru și cu 3447 lovituri de mină, 10312^m3,27, ceea-ce dă 44^m3,6 pe zi și 2^m3,99 de fie-care lovitură de mină. Media pe zi a vasului No. 2 sistem rectiliniu și cu 4 găuritoare a fost de 66^m3,15 și de 3^m3,45 de lovitură; pe vasul No. 3, sistem rectiliniu cu 4 găuritoare, fost de 45^m3,9 pe zi și de 3^m3,07 pe lovitură; pe vasul No. 4 cu 4 găuritoare a fost de

91^{m3},59 pe zi și de 5^{m3},42 pe lovituri; pe vasul No. 4, sistem superficial cu 4 găuritoare, s'a obținut 28^{m3},5 pe zi și 1^{m3},89 pe lovitură. Toate vasele găuritoare întrebuințate în cataractele de la Iucz, Kozla-Dojke și Stenka, în 1893 s'au desagregat 52.380^{m3},35 cu 15.965 lovituri, ceea-ce face 52^{m3}. zi pentru un vas și 3^{m3},2 pentru o lovitură.

În 1894 rezultatele obținute de vasul găurilor în toate cataractele au fost : No. 1, 161 zile de lucru și 1880 lovituri de mină = 6.081^{m3},61, adică o medie de 37^{m3},77 pe zi.

No. 2, 181 zile de lucru și 2.470 lovituri = 7.026^{m3},87; medie : 38^{m3},82 pe zi.

No. 4, 200 zile de lucru și 3.084 lovituri = 13.335^{m3},11; medie : 66^{m3},72 pe zi.

No. 5, 225 zile de lucru și 3.215 lovituri = 7.074^{m3},25; medie : 31^{m3},44 pe zi.

No. 7, cel mai mare vas, 111 zile de lucru și 3.074 lovituri = 8.146^{m3},48; medie : 73^{m3},339 pe zi.

Rezultatul general al celor 878 de zile de lucru al vasului găuritor cu 13.723 de lovituri de mină, au dat în 1894, 41.674 ^{m3}, ceea-ce face pentru toate vasele reunite media de 248 ^{m3} pe zi și 3 ^{m3} pe lovitură.

În diferitele cataracte rezultatele de dezagregare a stâncelor sunt foarte diferite după condițiunile și formațiunile diferite ale terenurilor. Ast-fel, în 1894, cea mai mare medie de lucru pe zi a fost obținută de vasul No. IV : 86^{m3},56 în stâncele de calcar moale de la Porțile-de-fer, același vas a avut cea mai mică medie : 15^{m3},30, când a lucrat în cataractele de la Izlaz Tachtalia.

Cifrele următoare dau o idee exactă de cantitatea stâncelor dezagregate în timpul lucrărilor în toate secțiunile de regularizare :

În 1891 s'a dezagregat 1421 ^{m3} de stâncă la Jucz și 1502^{m3},8 la Kozla-Dojke. Ast-fel fu începutul lucrărilor :

În 1892 în cataracta de la Kozla-Dojke	11908 ^{m3} ,72
" " " " " " Jucz.	25850 ^{m3} ,27
Total	37758 ^{m3} ,99

În 1893 rezultatele deabiletorilor sub apă în toate cataractele au fost următoarele :

Cataracta de la Stenka	3538 ^{m3} ,16
" " " Kozla-Dojke	56000 ^{m3} ,67
" " " Izlaz-Tachtalia	10715 ^{m3} ,94
" " " Jucz	2690 ^{m3} ,52
" " " Porțile-de-fer	12606 ^{m3} ,36
Total	85551 ^{m3} ,65

În 1894 și 1895 și de la începutul lucrărilor până la finele anului 1895, rezultatele deblearilor au fost următoarele :

	In 1894	In 1895	De la începutul lucrărilor la finele anului 1895
Cataracta de la Stenka	14491 ^{m3} ,38	—	18029 ^{m3} ,54
" " Kozla-Dojke	11124 ^{m3} ,96	1858 ^{m3}	82394 ^{m3} ,45
" " Izlaz-Tachtalia	13591 ^{m3} ,68	3355 ^{m3} ,5	27663 ^{m3} ,12
" " Jucz	—	—	29963 ^{m3} ,74
" " Porțile-de-fer	30422 ^{m3} ,04	28345 ^{m3} ,4	71373 ^{m3} ,91

așa dar din toată lucrarea de debleare de executat se făcuse la finele anului 1895, 229423 ^{m3},4; ceea ce dă 88,5% din cei 259125^{m3},33 indicați pe plan.

Dragagiul stîncelor.

După ce s'a desagregat stîncele fundului a trebuit să dragheze materia sfărâmată. Pentru aceasta s'au servit de trei feluri de drage : drage cu găleți și cu lanț, drage cu lanț, drage cu linguri și excavatorii Priestmann.

Primele două sisteme au fost întrebuințate pentru a draga în masă materia sfărâmată de trepane sau prin exploziuni, iar al treilea pentru a ridica petrele cele mai mari sau sfărîmăturile de stînci cari se depărtaseră de celelalte.

Dragele cu lanț și în parte dragele cu linguri operau dragagiul superficial, adică extrăgeau sistematic materia sfărîmată de pe o suprafață oarecare, pe când excavatorii ridicau petrele cele mai mari înaintea celorlalte drage, risipeau mormanele cele mari ce se formaseră sub apă și venea apoi să ridice tot ce rămăsese după trecerea dragelor cu găleți și cu linguri.

Dragele cu găleți și cele cu linguri lucrau în sensul curentului, pe când excavatorii lucrau uneori în sens contrariu.

Dragele cu godeuri întrebuințate nu difereau între nimic de cele ce se întrebuințează peste tot pentru a extrage prundișul din fluvii.

Dragele cu linguri reprezintă a doua specie de drage întrebuințate. În șenalele ce s'au săpat în Dunărea-de-jos, s'a întrebuințat două drage de această specie, cari erau construite după sistemul general al acestor drage, și cari se deosebeau numai prin mărimea lor.

Excavatorul sau draga cu paner și cu macara a lui Priestmann se compune dintr'un vas pe care se află un trolu de un sistem în genere cunoscut ca

de exemplu, acelea ce se întrebuințează în porturile Dunărei pentru a descărca mărfurile. Pentru ca această dragă să poată ridica mase mari, panerul său este compus din dinți puternici cari formează laturile; iar pentru ca să ridice materii mai mărunte se întrebuințează panere mai ușoare ale căror laturi sunt cu totul închise.

La început se cobora panerul în fundul albiei cu ajutorul unor lanțuri, însă curentul repede al apei îl lua cu sine și adese-ori îl întorcea chiar de tot, așa că nu putea funcționa cum se cade. Mai târziu i s'a adăugat o bară directoare care permite a îl cobori exact pe un punct determinat al fundului albiei.

Excavatorul Priestmann funcționează în modul următor: Se coboară panerul deschis d'a lungul barei sale până în fundul albiei. Apoi când îl ridică panerul se închide și reține materialul ce se află într'ensul, când e la înălțimea voită, se desprinde de bara sa directoare și se întoarce într'un plin orizontal pe d'asupra puntei vasului; ceea-ce îl aduce pe d'asupra unei bărci ce se află de cea-l'altă parte a dragei, se deschide panerul și materialul ce conține și cade în barcă.

Macaraua cu vapor era o macara care avea un paner Priestmann și o bară directoare. Ea lucra cu excavatorul Priestmann.

Dragagiul e început numai în 1892 și la început numai în cataracta de la Jucz. Resultatele erau atunci foarte puțin satisfăcătoare, mai târziu însă când s'au perfecționat mașinile s'a obținut rezultate foarte bune. În adevăr, la cataracta de la Jucz nu s'a făcut de cât 7.799 m³ în 1892 și în 1893:

La Kozla-Dojke s'a dragat . .	5.387 m ³
„ Izlas-Tachtalia „ . .	1.550 „
„ Jucz s'a „ . .	12.680 „
Total . . .	19.617 m ³

pe când în 1894, 1895 și 1896 s'a dragat:

	In 1894	In 1895	Dela începutul lucrăr. până la finalul an. 1895
Cataracta de la Stenka . . .	50388.00	6626.00	57014.00
» » » Kozla-Dojke . .	61537.00	27067.00	108866.00
» » » Izlas-Tachtalia. .	320.00	360.00	2230.00
» » » Jucz	18803.00	4595.00	70162.00
Secțiunea Orșova-Port, de fer.	3450.00	87837.00	91287.00
Total . . .	134498.00	126485.00	329559.00

Acest rezultat corespunde cu 150.000 m³ de stîncă completă socotită după planuri.

Sondagiul albiei fluviului

Ori-cât de perfect ar fi lucrat atât vasele găuri-toare cât și debleatorii nu era cu putință să nu mai rămăe câte un colț de stîncă, asemenea și dragele fie ele cu găleți, cu linguri sau de ale lui Priestmann, ori cât de perfecționate ar fi fost nu se putea ca în urma lor să nu mai rămăe câte o peatră sau câte o grămădicioară de sfărîmături, cu toate acestea trebuia să se știe cu siguranță că n'a mai rămas nici un colț de stîncă, nici o grămădicioară de sfărîmătură pe fundul șenalului proiectat.

Pentru că sondagiul cu vasul de sondagiu n'ar fi putut să dea în toate direcțiunile un rezultat sigur și hotărât, a trebuit să se construiască un vas special de sondagiu pe suprafață care să arate nu

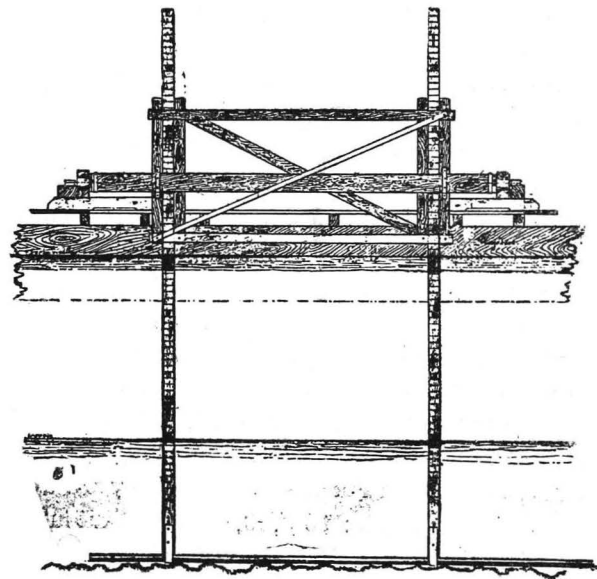


Fig. 10.

numai la ce adîncime s'a făcut deblearea dar care se arăte cu certitudine absolută că n'a mai rămas nici un vîrf de stîncă sau alte inegalități pe fundul șenalului. Acest vas se compunea din două vase solid fixate unul de altul și între care erau așezate cadrele sondatoare.

Cadrul după cum îl reprezintă și Fig. X, se compune dintr'un cadru director mobil într'un mod liber împrejurul unui ax orizontal și în care se pot mișca în sus și în jos patru coloane ale căror extremități inferioare sunt legate între ele prin bare de fer. Mișcarea coloanelor se face prin mijlocul unor coarde de sîrmă, cari sunt legate de un trolu. Coloanele sunt împărțite în metri și deci-

metri, și pe cadrul director sunt fixate punctele *o* cu un vernier împărțit în centimetri.

Cadrele de sondagiu sunt așezate unul dindărătul celui-l'alt în spațiul ce se află între cele două vase așa că barele de fer ale cadrelor formează o linie dreaptă. Lungimea șenalului ce se poate sonda depinde de numărul cadrelor, adică de lungimea liniei barelor de fer.

Sondagiul cu acest vas se operează ast-fel: înălțimea d'asupra Adriaticei a punctelor *o* este determinată pe cadrele directoare prin observațiuni făcute pe țerm, după rezultatele obținute și determină înălțimea corespunzătoare a plafonului șenalului d'asupra Adriaticei, și acest din urmă re-

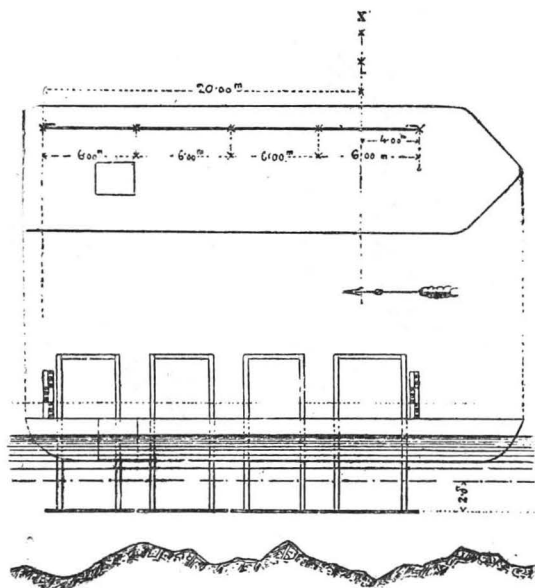


Fig. 11.

sultat dă adâncimea la care trebuie să se coboare cadrele. După aceste operațiuni se îndreptează vasul în secțiunile longitudinale și verticale ale șenalului, ast-fel ca cadrele de sondagiu, sau mai bine zis barele lor de fer să cadă în direcțiunea uneia din laturile șenalului. După aceea, se coboară coloanele gradate până la adâncimea găsită mai sus și cu ajutorul mașinei de cotit facem să umble vasul în direcțiunea unei secțiuni transversale de la o parte a șenalului la cea l'altă parte. Deci în timpul acestei operațiuni se află vr'o peatră s'au vr'un vârf de stâncă pe fundul șenalului, cadrul care întâlnește acest obstacol se înclină de o parte în timpul cotirii vasului. Dacă acum ridicăm ca-

drul indicat până să 'și reia pozițiunea verticală, înălțimea obstacolului întâlnit este fixată prin acest fapt însuși. Cu ajutorul secțiunilor longitudinale și transversale ce se cunosc, se determină ușor pozițiunea obstacolului.

Obstacolele o-dată găsite, trebuiau și înlăturate: de aceea la vasul sondator se mai adăoga și o dragă Priestmann și un debleator combinate ast-fel ca pe același vas să se poată căuta obstacolele, să le sfărâme cu trepanul, să le dragheze pe loc și apoi să constate îndată rezultatul obținut: cu modul acesta se evită pierderea de timp ce ar fi trebuit, dacă toate aceste lucrări s'ar fi făcut pe rând cu mașini deosebite. În acest scop s'a construit vasul „Universal“, a cărei schiță ne-o dă fig. XI. La un vas având o macara cu vapor s'a adăogat o barcă de mărimea doua și în spațiul lăsat între cele două vase se așează paralel cu axa vaselor cinci cadre de sondagii la 5 m. lungime fie-care. Așa că în această linie de cadre se putea sonda d'o-dată 25 m. de șenal. În intervalul coprins între cele două vase se așează baza directoare a panerului dragei lui Priestmann și cadrul director al unui trepan ordinar.

Destinația macaralei cu vapor era de a cobori și a urca panerul Priestmann sau de a trage în sus trepanul. Dacă se găsea vr'un obstacol pe fund, se atârna panerul de troleul macaralei, și macara o funcționa ca o dragă Priestmann. Dacă acest dragagiu arată că n'a dat de materii dezagregate de o stâncă, atunci se pune panerul Priestmann iarăși pe vas și macara o ridică trepanul pentru a l'face să sfărâme stâncă; ea funcționează ca un debleator.

Mișcările înainte, înapoi și pe lături ale vasului Universal erau executate de o mașină cu vapor de cotit. Sondagiul se opera cu Universalul ca și cu vasele de sondagiu. O schimbare esențială se făcu la această mașină pentru a evita continua mișcare de invirtire a panerului. Se stabili pe niște șine un vagonet cu basculă, pentru a primi materiile extrase, se împinge sub panere și acestea se golea într'ensă fără ca să mai fie nevoie să l'repare de directricea sa. După ce pleca vagonetul, panerul Priestmann se putea iar cobori numai de cât în fund.

Când vagonetul era plin, se împingea către barca vecină unde se golea.

Tuagiul cu cablul de sîrmă.

Pentru a remorca vasele găuritoare, debleatorii și dragele, dar mai cu seamă, bărcile încărcate cu pietrele provenite de la dragagiu, antreprisa comandă un tuor provisoriu sistem Lombard-Gerin și pentru aceasta se servi de două locomobile de 19 cai fie-care așezate pe 2 pontoane. Acest sistem consistă mai cu seamă în aceea că mecanismul pus în mișcare prin tracțiunea unui cablu 10 km. de lungime, fixat pe țărm sau în vre-un loc corespunzător al albiei, este înfășurat pe o tobă mare de

cele două locomobile. Când cablul tuorului era la sfîrșit se lasă să cadă în apă, se desfășură de pe tobă și tuorul poate să-și reinceapă operațiunea. Dacă din contra e de trebuință în altă parte se înfășoară cablul pe tobă, se ridică căpêteiul și după ce s'a fixat la locul convenit, cablul poate să-și reinceapă operațiunea.

Acest tuor a adus mari servicii și se prezintă chiar un caz în care un vas găuritor neputînd fi remorcat, într'o apă repede, de două vapoare puternice, tuorul cu forța sa de 28 cai l' remorcă ușor.

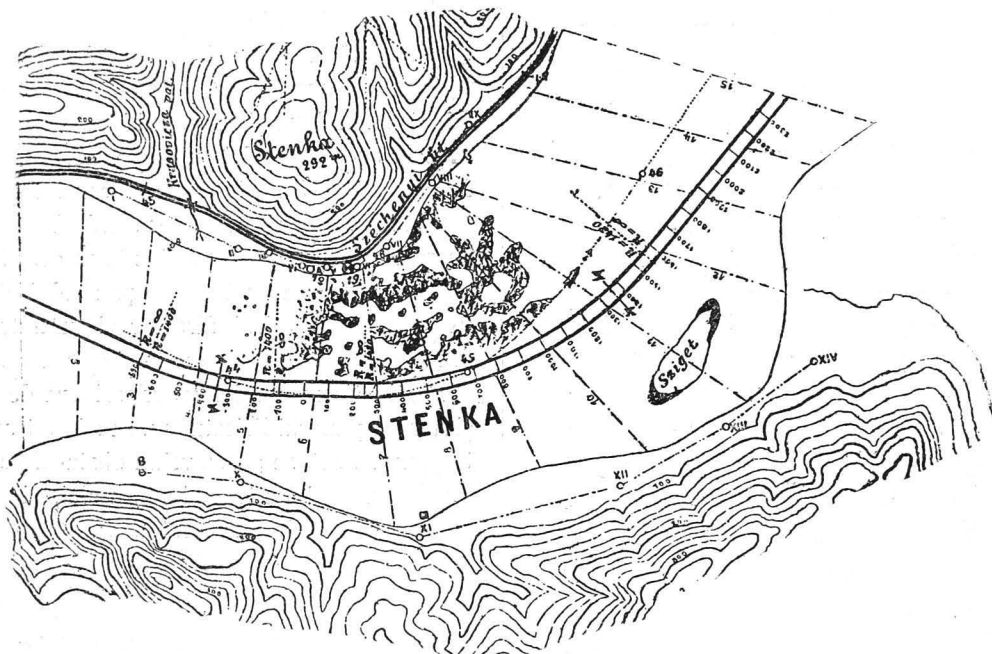


Fig. 12

Execuțarea lucrărilor de regularizare.

Cataracta de la Stenka.

În cataracta de la Stenka unde o stîncă granitică se profilează prin albia Dunărei și unde lipsește adîncimea necesară navigațiunei, pentru a obține o circulațiune neîntrepută se proiectase la început să se sape în albia fluviului și în vecinătatea țărmului maghiar un șenal în linie dreaptă de 60 m. lărgime la fund și de 2 m. adîncimea d'asupra lui 0, ceea-ce cerea o debleare de 7.400 m.

Însă, dintr'un studiu mai adîncit al scurgerii apei și al albiei rezultă că planul trebuia modificat. Șenalul fu îndreptat spre țărmul drept (sîrb) într'o curbă corespunzînd cu direcțiunea naturală a cu-

rentului, cu 2 metri adîncime de desuptul nivelului corespunzîtor la 0 al etiagiului scări de la Orșova, 60 m. lărgime și 1.900 m. lungime, ceea-ce cerea o debleare de 18.000 m.

Înainte de începerea lucrărilor, direcțiunea tehnică în acord cu antreprisa se gîndi la direcțiunea șenalului de săpat și mai cu seamă la traseul celor două margini ale sale, ceea-ce se făcu cu cea mai mare exactitate prin trigonometrive cu ajutorul unor baze și puncte fixe așezate pe cele două țărmuri.

Cu rețeaua de triunghiuri ast-fel obținute s'a putut recunoaște la ori și ce moment direcțiunea a două margini ale unui șenal.

Direcțiunea canalului fiind fixată, antrepriza în-

cepu în 17 Sept. 1893 ridicarea planului fundului stencos al locului unde trebuia să se stabilească șenalul și făcu ast-fel un plan pe metru pătrat al stratului stencos de extras din șenal.

Acest plan, fig. XII, indică exact forma fundului grosimea stratului stencos de ridicat și ast-fel masa sa pe metru pătrat.

Antreprisa începu lucrările la 12 Septembrie 1893 și le termină la 18 Octombrie 1895 în șenalul de la Stenka, care fu deschis circulațiunii și

ast-fel navigațiunea liberă și neîntreruptă se putu întinde în această secțiune a Dunărei până la Drenkova.

Kozla-Dojke

Cataractele de la Kozla-Dojke se află între kilometrele 58 și 65,5 socotite de la Baziaș în firul curentului și se compune din două grupe separate și de natură diferită.

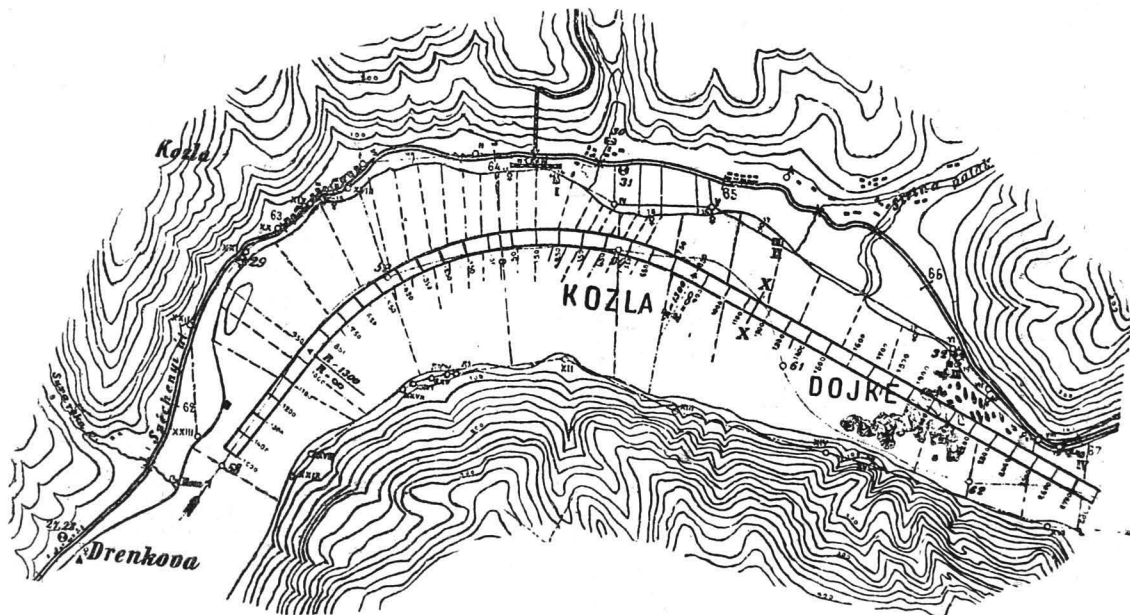


Fig. 13.

Obstacolul superior cunoscut sub numele de Kozla este de schist calcaros străbătând Dunărea de la un țărm la cel-l'alt și unde apa cade în cascade ce se văd de departe în timpul etiagiului. Obstacolul care se chiamă Dojke și care e mai jos, este un prag stencos așezat în direcțiunea curentului pe o basă largă formată de dolomită cu strate intercalate de quartz care se întinde destul de departe în albia Dunărei.

Considerând condițiunile scurgerii apei, aceste cataracte sunt mai puțin periculoase pentru că marile căderi de apă ce se produceau la Greben, la Jucz și la Porțile-de-fer nu mai puteau ajunge la această secțiune din cauza situațiunii sale.

În adevăr, observând planul cataractelor, fig. XIII, suntem isbiți de situațiunea lor analogă cu cea a unui lac natural.

Apa se scurge printr-o secțiune de 400 m. largime în timpul apelor mijlocii, care însă se largesc puțin în timpul marelor viituri mai cu seamă în apropiere de țărmul maghiar, îndată după această secțiune, Dunărea atinge 900 m. în largime pe când secțiunea cursului inferior, la Dojke, e numai de 300 m. în timpul apelor mijlocii și nu se poate lărgi cu ocaziunea viiturilor celor mari pentru că de partea țărmului maghiar virful de la Dojke pătrunde à pic în Dunăre și în partea țărmului sêrb, e stênca Boldogasszany (Gospodin).

Consecința acestei strimtori este că Kozla-Dojke sau mai curând Kozla și perde de tot caracterul de cataractă în timpul apelor mijlocii și plecând de la Dojke iuțeala crește cu viitura apelor; la Kozla căderea apelor și prin urmare iuțeala se micșorează și în urma unei viituri, efectul de in-

îngustare înaltătoare de la Dojke se simte din ce în ce mai mult.

În timpul etiagiului nu e destulă apă aci pentru navigațiune, de aceea se proiectase să se sape un șenal rectiliniu pe lângă țărmul maghiar.

Totuși ridicările amănunțite au demonstrat necesitatea de a completa acest plan prelungind în susul apei șenalul proiectat printr-o curbă așezată în direcțiunea fluviului. Așa că în loc de 1800 m. lungime șenalul trebie să aibă 3500, cu 2 m. de adâncime de desuptul lui o al etiagiului și 60 m. lățime la fund: pentru aceasta a trebuit o debleare și un dragagiu de 85.000 m. Fig. XIV dă o secțiune longitudinală a cataractei Kozla-Dojke.

Direcțiunea canalului s'a obținut prin trigono-

metric servindu-se de puncte fixe și de base așezate pe țărm și determinate în modul cel mai exact, vasul sondator a fixat grosimea stratului stencos de extras precum și cantitatea de stencă și pentru că taluzurile șenalului de 60 m. lățime au o pantă de 1:1, a trebuit pe de o parte pentru determinarea exactă a cubului de extras, pe de alta pentru cunoașterea exactă a marginelor șenalului să se ridice pe cale de sondagiu, 5 m. la dreapta și 5 m. la stînga marginilor fundului de 60 m., adică 3.500 m. multiplicat prin 70 m. = 245.000 m³. a trebuit să se ridice din această secțiune.

Șenalul de la Kozla-Dojke se speră că va fi cu totul terminat în 1896.

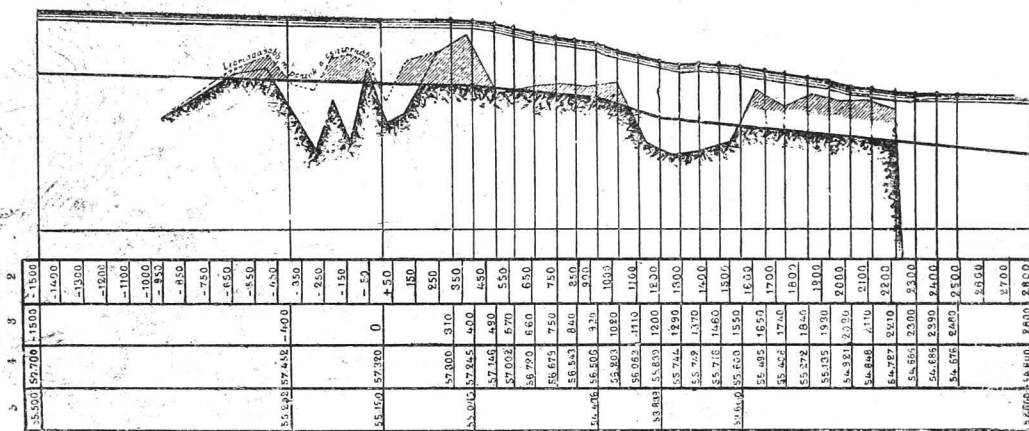


Fig. 11.

Izlaz-Tachtalia

Bâncile stêncoase și virfurile de stêneci cunoscute sub numele de Izlaz și Tachtalia cari es afără din apă în unele locuri în sesonul etiagiului închid albia Dunărei în acest loc, pentru că în timpul etiagiului navigațiunea devine imposibilă chiar vaselor de apă cea mai mică. Așa că a fost nevoie să facă prin debleare o cale navigabilă convenabilă chiar printre bâncile de stêneci.

În acest scop s'a proiectat să se facă un șenal de 2.000 m. lungime și de 2 m. adâncime sub 0 d'alungul țărmului drept (sârb) și de a face să sară câte-va stêneci ce eșeau afără din apă pe o lungime de 1.900 m. și aceeași lățime, în continuarea șenalului ținând însă seamă și de efectul remului ce se va produce de digul de îngustare de la Greben ce trebie construit.

Direcțiunea și dimensiunea șenalului fiind determinate, se fixă exact axa și marginile înainte de a începe lucrările. Fig. XV dă planul secțiunii Izlaz-Tachtalia-Greben-Svinicza și secțiunea longitudinală a aceleiași secțiuni.

Lucrându-se cu multă activitate în secțiunea Izlaz-Tachtalia, terminarea acestei secțiuni se poate spera cu certitudine în cursul anului 1897.

Greben-Milanovacz

Obstacolele de la secțiunea Greben-Milanovacz stau într'un strâns raport cu navigabilitatea în amont de la cataractele Izlaz-Tachtalia; în acest loc adâncimea insuficientă, la Greben marea cădere de apă provocată de viiturile cele mari opun mari obstacole navigațiunei.

În regularizarea secțiunii Greben-Milanovac, scopul era de a face să crească masa puternică de apă a Dunărei de natură și care se abate din drum pentru a merge să curgă într-o albie adâncă aproape de țărmul sârbesc, restrângând-o pe fundul stîncos mai înalt ce formează albia fluviului în acel loc și se întinde de la vârful Greben la Svingicza, ast-fel că nu numai că dă o cantitate sufi-

cientă navigațiunii în timpul etiagiului de la Greben la Svingicza, dar încă remuul acestei viituri se întinse mai sus de Greben pentru a da cantitatea de apă suficientă pe banca stîncoasă de la Tachtalia și a reduce la minimum lucrare debleare sub apă în tot-d'auna așa de costisitoare.

Era ușor de găsit o soluțiune theoretică a problemei de a face să înceteze obstacolul cauzat na-

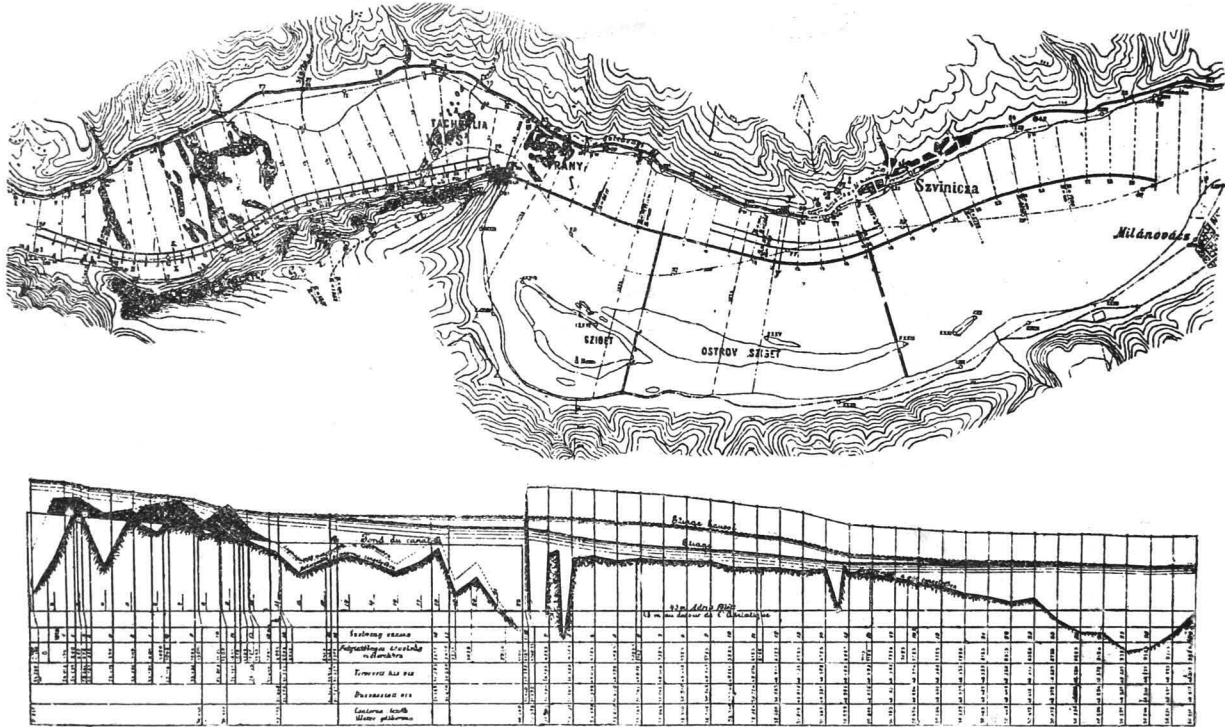


Fig. 15.

vigațiunii prin marea cădere de apă în rezervorul de Greben, ceea ce era însă foarte greu și costisitor era de a pune această soluțiune în practică.

O împrejurare oprea soluțiunea problemei: condițiunile hidraulice ale locului considerat puneau o limită la îngustarea la apele mici pentru a obține o viitură—precum și la lărgirea secțiunii albiei apelor mari—pentru a obține o scădere de nivel. În adevăr, îngustarea la apele mici, atrage după sine creșterea căderii apei și a iutelei, dacă această îngustare ar trece peste o măsură oare-care, ar cauza o cădere și o iuteală așa de mare, încât nu numai că n'ar mai fi folositoare navigațiunii, dar i-ar fi chiar dăunătoare.

De altă parte, dacă s'ar fi mărit secțiunea albiei etiagiului la îngustarea de la Greben și s'ar fi pro-

vocat ast-fel o scădere de nivel în timpul etiagiului în secțiunea care în amont s'ar fi obținut nu rezultat contrariu scopului propus.

Pentru a produce remuul la apele mici s'a construit digă de la Greben-Milanovac. (Fig. XVII dă o secțiune verticală a albiei restrânse a acestei secțiuni).

Acest dig de îngustare plecând de la vârful Greben în partea fluviului cuprinsă între vârful de la Greben și Svingicza restrânge apele mici și mijlocii într-o albie a cărei lărgime variază de la 400—700 m. și a cărei cea mai mare dimensiune se află în amont de Svingicza (380 m.) Curonamentul digului se află aproape de vârful Greben la o înălțime de 1^m,70 d'asupra etiagiului și de acolo se continuă orizontal pe o lungime de 600 m.

Apa având cea mai mare cădere în această parte a secțiunii Greben, căderea apei începe deja în timp de viitură împrejurul vârfului și prin această forță, căderea va fi micșorată pe restul secțiunii. Apa nu se precipită pe celelalte părți ale digului de

cât dacă viitura continuă. Această secțiune de 600 m. a digului include această parte anormală a albiei fluviului și aceasta la cele mai mari eforturi ale curentului.

În prima parte lungă de 12 m. coronamentul di-



Fig. 16.

gului are 10 m. lărgime, taluzurile sunt 1:3 și 1:1½; în secțiunea următoare de 300 m., lărgimea de coronament este de 7 m. 50, taluzurile 1:3 și 1:1½. De acolo lărgimea de coronament merge descrescând gradat și al 6-lea m. are 5m40 lărgime cu taluzuri de 1:1½. În jos de al 600-lea m. digul are dimensiuni mai mici, coronamentul e mai

strîmt (5m,40—5m); înălțimea sa d'asupra etiagiului este în termen mijlociu de 2m,50. De acolo în aval până la primul dig transversală coronamentul are 5m lărgime și se află la 2m,50—2m,80 d'asupra etiagiului. La al 400-lea metru, primul dig transversal vine de se unește cu digul de îngustare.

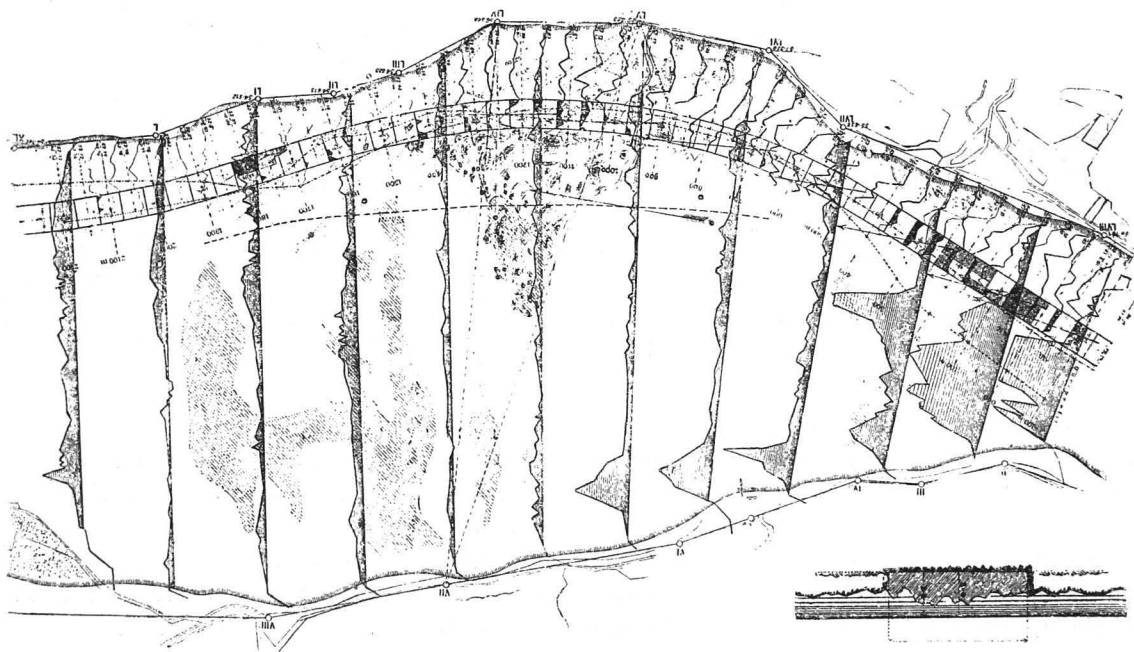


Fig. 17.

În aval de acest punct deja e supus la mari eforturi în momentul viiturilor, de aceea s'a dat 7m,50 de lărgime la coronament și taluzuri de 1:1½ și 1:3 și o înălțime d'asupra lui 0 de 3m,5—2m20. Dincolo de al 2.000-lea metru lărgimea coronamentului scade până la 6m (mai jos are 4m,50), această lărgime o păstrează în toată secțiunea inferioară.

Înălțimea coronamentului sub 0 este de 2m,30 la al 2.000-lea m. De la acest punct coronamentul se urcă sau scoboară paralel cu profilul în lung al etiagiului, așa la al 3.200-lea m. este așezat la 1m,90 d'asupra lui 0; la al 4.000 m. este de 1m,64 d'asupra lui 0 și la sfârșitul digei, (la al 5.880-lea m.), la 1m,50 d'asupra lui 0.

Înălțimea coronamentului d'asupra lui 0 este în

genere ast-fel determinată ca să reție apele mici și mijlocii, afară de începutul digului care nu va reține decât apele mici și apele mijlocii foarte mici. Printre digurile transversale cu superioară lungă de 700^m în Dunărea liberă, are o înălțime de 2^m,70—2^m,20 și părțile acestui dig cari străbat brațele cele mici

ale Dunării ce se află printre insule sunt mai înalte și în curonament e largă de 2 m. Digul transversal inferior are 800 m. lungime în fluviul liber; lungimea curonamentului său variază între 4^m,20 și 5^m,30 și înălțimea d'asupra lui 0, între 1^m,90 și 1^m,60.

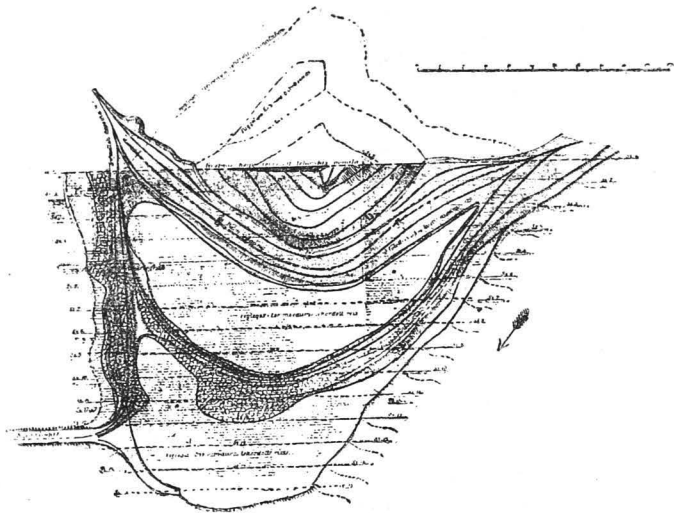


Fig. 48

Partea situată între insulă și țărmul sârb e construit după cum s'a spus mai sus.

Distrugerea vîrfului Greben este proiectat la 2^m,80 d'asupra etiagiului celui vechiu și 2 m. d'asupra etiagiului ridicat și pe o lărgime de 150 m. ast-fel că în timpul viiturilor o masă de apă de 2.000^m3 pe secundă și găsește scurgerea.

Secțiunea Greben-Milanovac se va termina probabil pe la finele anului 1896.

Svinjicza.

În secțiunea de la Greben aproape de digul de îngustare Greben-Milanovac în aval de comuna Svinjicza este un lung banc de stânci care se prelungește în albie. Acolo nu e adâncimea de 2 m. sub nivelul produs prin îngustarea de la Greben. Îndată ce s'a constatat insuficiența remuului s'a recunoscut și necesitatea de a săpa în acel loc în bancul stîncos un șenal de 2 m. adâncime sub 0, și 90 m. lărgime.

Construcțiunea acestui șenal — neprevădută în planurile originale — fu încredințată întreprinderii în 1895 în același mod și în același ordin ca și în celelalte șenale.

Acest șenal va avea 1.500 m. lungime: ceea-ce dă vr'o 1.323^m3 de extras.

După termenul contractului antreprisa trebuie să dea gata acest șenal la finele anului 1898.

Jucz

O stîncă de serpentină profilându-se d'a curmezișul albiei formează cataracta Jucz, de unde apa cade cu o forță mare în timpul etiagiului. Pentru a face să înceteze acest obstacol trebuia, pe de o parte, să modereze marea cădere de apă; pentru aceasta se făcu proiectul de a construi un dig de îngustare, plecând după planul original modificat, de la un punct al gurei riului Porecsa și terminându-se în insulă cea mică situată în aval. De altă parte, adâncimea necesară ne existând pe bancul stîncos se proiectă un șenal rectiliniu de 750 m. în lung, 2 m. adâncime sub 0 și 60 m. lărgime în profil; însă pe când se făceau lucrările trebui să se modifice lungimea și să se facă de 134 m.; asemenea și suprafeței plafonului i se curbă puțin direcțiunea sus: se calculă 29963^m3 de stîncă de extras. Pentru a săpa acest șenal, se urmă aceiași metodă ca și în celelalte lucrări de aceeași natură.

S'a făcut ridicări amănunțite, mai cu seamă pentru stâncele pe care trebuia să le facă să sară, fig. XIX dă planul cataractei de la Jucz, iar fig. XX arată profilul în lung al acestei cataracte, și s'a mai fixat și câte o secțiune longitudinală la fie-care 10 m, în direcțiunea lărgimei șenalului. Șenalul fiind gata în primăvara anului 1896.

În 1895 s'a început partea inferioară a acestui dig care cerea 84.847 m³. de diguri de piatră și 20666 m³. anrocamente mici nu se putu lucra energetic de cât dupe deshiderea șenalului, pentru că diga va închidea vechea cale navigabilă. Digul va fi gata în cursul anului 1897 și atunci toată secțiunea va fi deschisă navigațiunei.

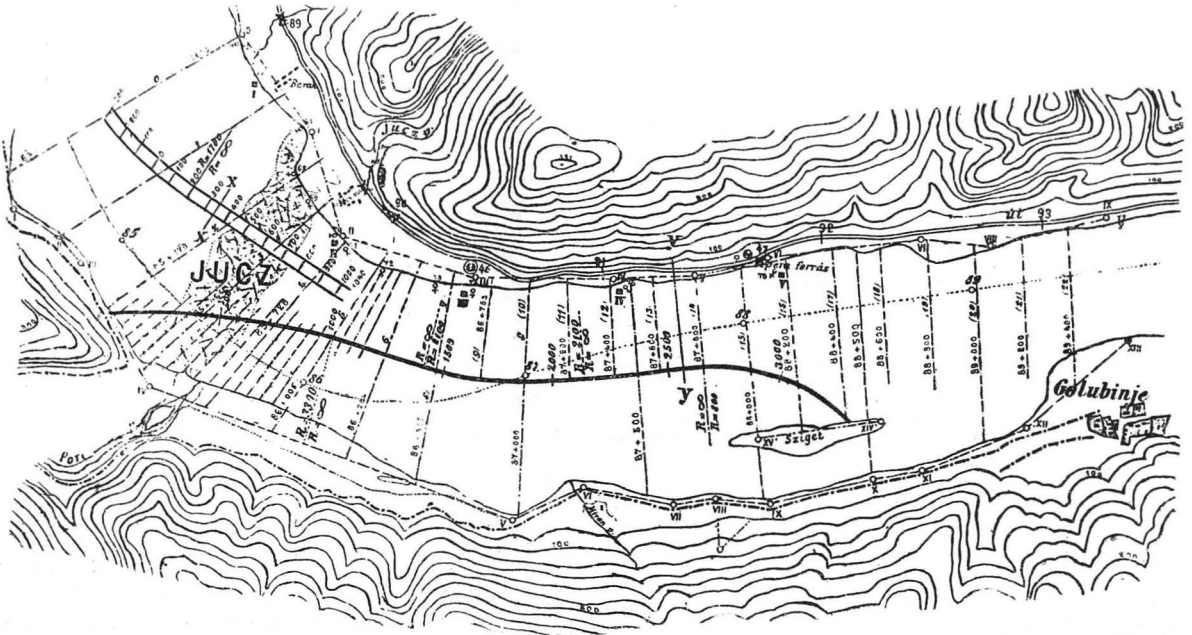
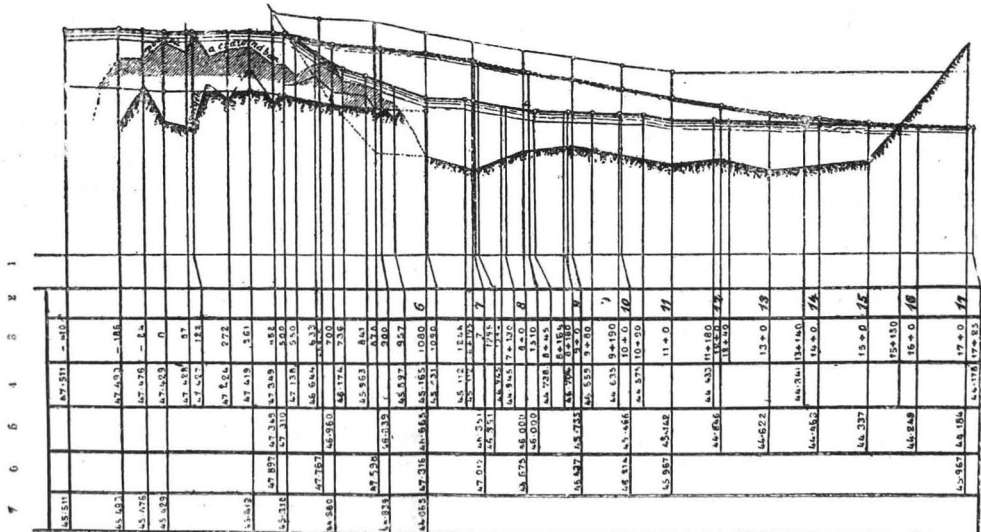


Fig. 19.

Orșova-Portile de fer

Canalul Porților-de-fer trebuind să aibă 3 m. adâncime sub 0, în loc de 2 m. indicați în planul original.

a fost nevoie să se adâncească și calea navigabilă a Porților-de-fer la Orșova, ast-fel că vasele de apă mare și foarte încărcate venind pela Porțile-de-fer



să poată ajunge până la Orșova și să fie descărcate acolo în vase de apă mai mică sau pe drumul de fer.

De aceia se făcu proiectul de a săpa un șenal de 3 m. adâncime sub 0,60 m. lărgime la plafon și 7 km. lungime cu 92485 m³.

Trebue să înceapă de la canalul Porților-de-fer și să meargă până la capela coroanei în vecinătatea gării drumului de fer al statului maghiar, servindu-se de toate părțile cele mai adânci ale albiei pentru ca să împuțineze cât va fi cu puțință lucrările de debleare așa de costisitoare.

Nu se începu lucrarea în această secțiune de cât în 1894 și se lucră după sistemul și ordinea usitate în cataractele superioare. Șenalul va fi cu totul terminat în 1894. Fig. XXI dă planul șenalului între Orșova și Porțile-de-fer.

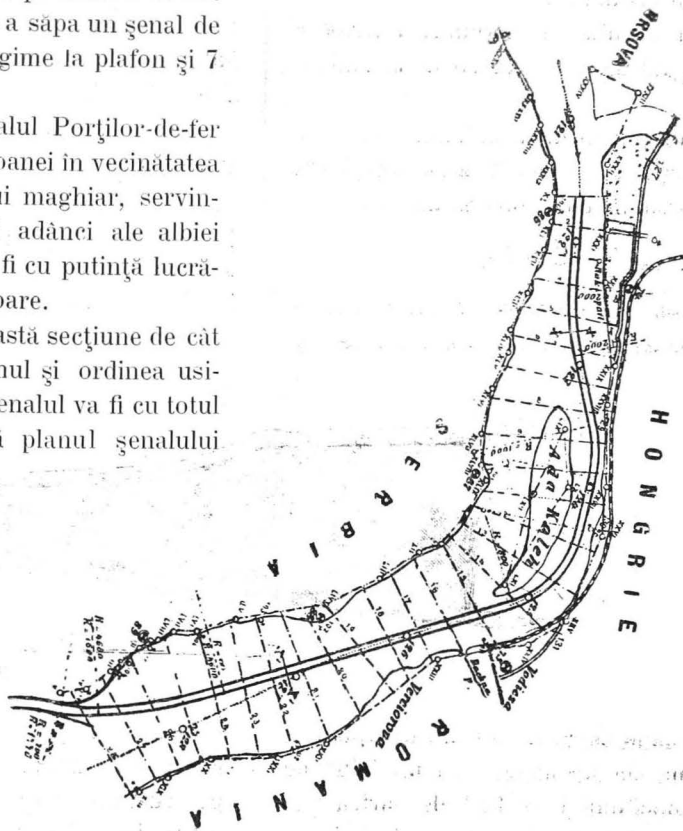


Fig. 21.

Cheul de trasbordare de la Orșova

Din cauza adâncimei canalului Porților-de-fer, pentru a face posibilă transbordarea mărfurilor la Orșova, trebue să se construiască un cheu de transbordare la Orșova, în apropiere de stațiunea drumului de fer.

Marginea Dunărei care se întinde pe sub drumul de fer duce la capela Coroanei prin locul cel mai nimerit pentru construcțiunea acestui cheu.

Suprafața fiind de 13400 m², se putea lesne construi un drum de fer de transbordare și toate clădirile accesorii necesare și situațiunea sa în lung și în întindere presintă toate avantajele dorite.

Se proiectă să se construiască acolo un zid de cheu de 700 m. lungime în care să se lase loc d'o scară de 60 m. pentru vasele călătorilor și pentru descărcarea manuală a vaselor celor mici, iar 640 m. din port să se acopere cu un zid vertical și cu o cale ferată de port și macaralele necesare.

Zidul se va așeza pe o bază de beton grosolan

de 3 m, 60 grosime care va fi ferit de revinagiu printr'un zid de piloți și anrocamentul trebuitor.

Zidul va fi făcut din piatră calcară și acoperit cu piatră cioplită de dimensiuni mari. Piciorul malului se va draga la o adâncime de 3 m. sub 0.

Terenul care este d'indărătul zidului se va ridica cu 50 cm. d'asupra apelor celor mai înalte, adică la 7 m. d'asupra lui 0 (înălțimea zidului).

Pe această suprafață se va așeza calea drumului de fer de transbordare, magazinele și alte accesorii, iar macarale plutitoare vor servi la transbordarea unui vas în altul.

Construcțiunea cheului și organizațiunea stației de transbordare necesitau lucrări mari: dragagiul a 316000 m³. de prundiș pentru construcțiune și umpluturi, 12270 m³. de beton, 5960 m³. anrocament, 8500 m³. lucrări poză de piloți, 7300 m³. ziduri de piatră calcară îmbrăcate cu piatră de talia și alte mici lucrări.

În figurile XXII, XXIII și XXIV se poate vedea

planul ecului de trasbordare de la Orșova și profilul transversal al cheului.

Construcțiunea cheului și împliniri ulterioare fără a socoti drumul de fer — vor costa un milion de fiorini.

Lucrările au început în luna lui Iunie 1896. Se speră că construcțiunea și amenagarea completă a cheului vor fi terminate la finele anului 1897.

Canalul Porților-de-fer

Pentru a face să înceteze acest obstacol la navigațiune, care se compune dintr'un banc stâncos de

la Prigada înaintând oblic mai în tot largul albiei și dintr'o mulțime de mici stânci eșind ici și colo din fundul stâncos, se proiectă să se sape un canal d'alungul țărmului drept cu o mică inflexiune între două digi atingând înălțimea celor mai înalte nivele observate. Acest canal trebuie să aibă 3 m. adâncime și 75 m. lărgime la platformă. Din cele două dige de contruit, care se află de partea Dunărei fu proiectată cu o înălțime întrecând cu 60 cm. cele mai înalte nivele observate, un curonament de 4 m. lărgime, un talus de partea Dunărei de 1:2 și la 3 m. 5 dedesubtul curonamentului, banchetă de 1 m.

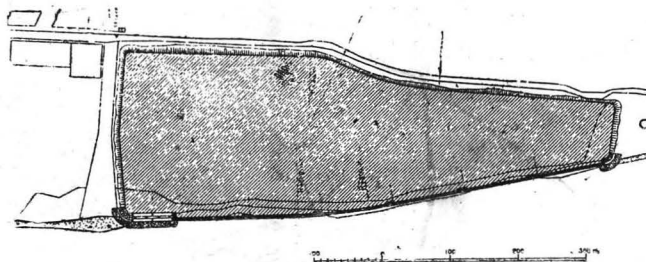


Fig. 22.

8 lărgime și un talus de 2:3. Cea din dreapta trebuia să aibă 6 m. de curonament cu un taluz de 2:2 de partea canalului și de 1:2 de partea țărmului; în spre partea albiei îndigate, trebuia să aibă la 2 m. 6 dedesubtul curonamentului, banchetă d'un metru lărgime și având un talus de 1:2. Digul care desparte canalul de Dunăre (cea din stânga) a fost construită din dărâmături conținute între două mase de anrocamente cu o îmbrăcare regulată de peatră de 45 cm. pe talus și 35 cm. pe curonament.

În fine se proiectase către capătul părții superioare a canalului un baragiu plecând de la țărm pentru ca să sece fundul canalului sau pentru ca cel puțin să fie apă liniștită și foarte scădută așa ca să se poată săpa fundul stîncos cu mijloace simple și puțin costisitoare.

Întreprinderea după ce zidi în vara anului 1890 bioururile necesare, locuințele lucrătorilor și atelierile începu lucrările la finele verei prin construcția baragiului plecând de la țărm; apoi făcu digul din stînga ca o continuare a barragiului și în acelaș

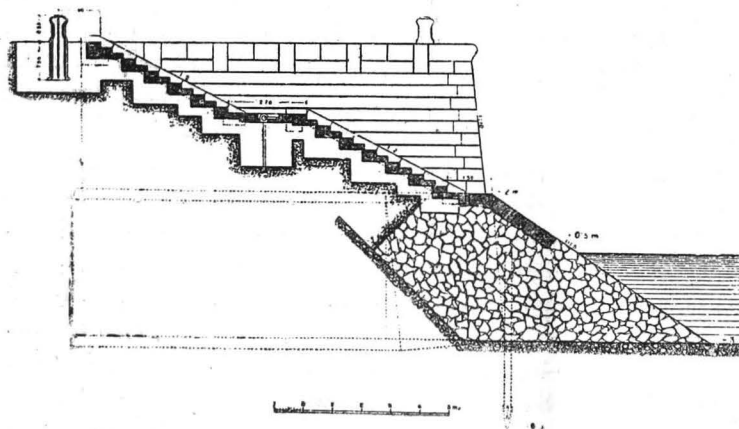


Fig. 23.

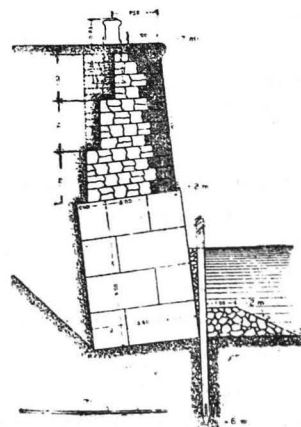


Fig. 24.

mod cele două treimi aproape erau gata în 1891.

Petrele și daramaturile necesare la construcțiunea digurilor fură extrase — înaintea începerei lucrărilor de debleare — din carierele deschise în valea Kacaina, d'alungul drumului și țărmului sârbesc și în mică parte pe creștetul înălțimei Zevrin. Vagoanele încărcate în cariera de la Zevrin la 140 m.

înălțime erau coborâte până la calea ferată inferioară cu drum de fer funicular.

Transportul materialelor și vîrsarea lor în diguri se făcea prin drumul de fer; de aceea se construi pe marginea canalului, în apropiere și mai târziu chiar în albia sa o rețea de căi ferate; trenurile cu materialuri venind din direcțiuni diferite pentru a

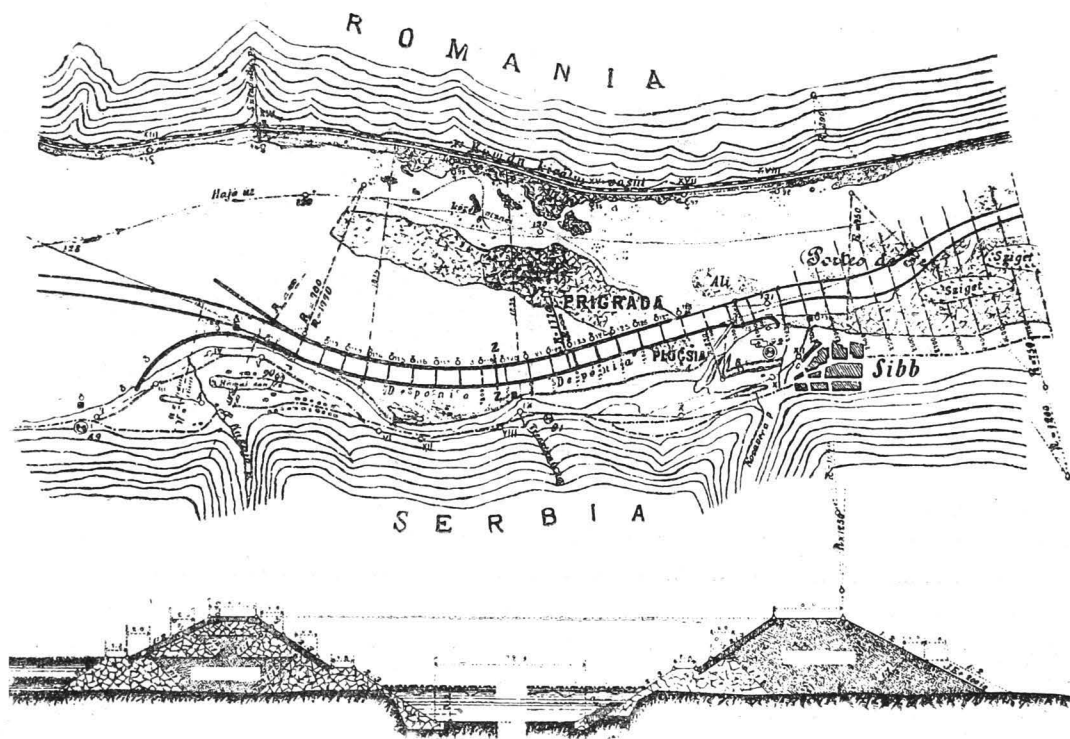


Fig. 25.

fi dirijate fără obstacole, necesitau o organizațiune întreagă de drumuri de fer speciale cu schimbători de cale și garagiuri.

Se încărcă materiile anrocamente și daramaturi pe vagoane în cariere sau în locurile de unde veneau, și se aduceau în trenuri trase de locomotive pe locul construcțiilor; în vecinătatea acestui loc se măsură și greutatea fie-cărui vagon, de unde se deducea volumul lor. Trenurile nu puteau transporta materialurile la destinația lor de cât după această cântărire.

O mare parte din dărămături a fost procurată de depozitele canalului roman, se săpă chiar un tunel în care, după ce se scoase peste tot dărămăturile se coboră vagoanele încărcate; mai târziu după începerea lucrărilor la deblocare, anroca-

mente și daramaturile fură luate în mare parte de din canal. Materialele pietroase necesare la îmbrăcarea digelurilor proveneau din canalul și carierele de la Zeverin, Kazan, Svinigicza, Greben, Soskut și Kia.

Digul cea mare din stînga a canalului fiind construit până la un banc stîncos de la Prigada. Dunarea fiind foarte scădută și în urma unei infiltrațiuni foarte slab prin dig, marea diferență de nivel ce exista în Dunăre în amonte și în aval de Prigada, se simți într'un mod așa de avantajos în căt partea superioară a albiei canalului rămase în sec, apa de infiltrațiune își găsi scurgerea naturală până ce atinse nivelul părții inferioare a canalului.

Această circumstanță favorabilă a simplificat mult adîncirea proiectată a canalului.

Mica Poartă-de-fer

În secțiunea fluviului situat în aval de Porțile-de-fer, în locul numit Mica Poartă-de-fer se recunoșc după ridicările făcute în cursul lucrărilor de regularizare că, calea navigabilă n'avea acolo lărgi-

mea și adâncimea proiectate; de aceea trebuia debleat această secțiune la 3 m. sub 0, pentru a asigura o cale navigabilă destul de adâncă vaselor mari capabile de a trece în canalul Porților-de-fer. Trebuia să facă să sară 1600 m³. de stâncă sub apă.

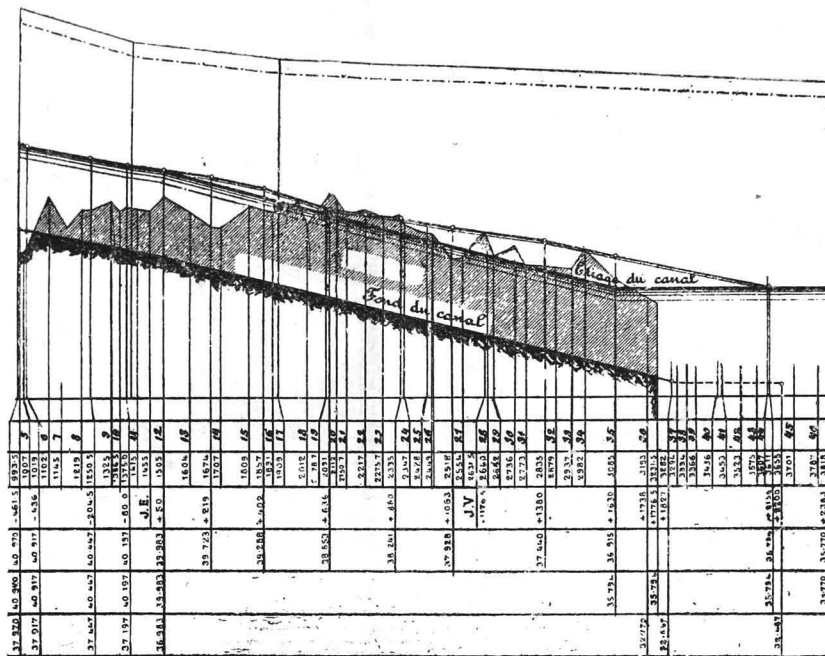


Fig. 25.

Executarea acestei lucrări va fi aceeași ca și în cataractele superioare. Se spera că aceste lucrări complementare vor fi cu totul gata la finele anului 1898.

Prin regularizarea cataractelor Dunărei, navigațiunea neîntreruptă este asigurată de la marea Neagră până la porturile Ungariei și ale Austriei, pe o lungime de peste 2000 km.

DRUMURI DE FER DE INTERES LOCAL

Cestiunea drumurilor de fer de interes local fiind o cestiune de actualitate, credem util a trece în revistă, înainte de alte considerațiuni, legislațiunea drumurilor de fer de mic trafic și a tramvaiurilor în principalele state din Europa.

A) Germania

Rețeaua prusiană coprinde trei categorii de drumuri de fer:

- 1) Linii principale sau de primul ordin numite *Vollbahnen* sau *Hauptbahnen*;
- 2) Linii secundare, numite fără deosebire *Sekundärbahnen*, *Lokalbahnen*, *Nebenbahnen* sau *Meliorationsbahnen*;
- 3) Căi de al treilea ordin, numite: *Bahnen unterster Ordnung*, *Tertiärbahnen* sau *Kleinbahnen*.

Drumurile de fer de cele d'întâi două categorii sunt supuse legii organice din 3 Noiembrie 1838, iar căile ferate secundare au făcut obiectul regulamentului special din 12 Iunie 1878, care dă multe înlesniri construcțiunei și exploatarei lor.

În 1879, credite au fost acordate guvernului prusian în vederea stabilirii liniilor de această categorie. Expunerea de motive a proiectului de lege prezentat cu această ocazie arată condițiunile în care are loc participarea statului în aceste întreprinderi. Se spune, mai cu seamă, că statul trebuie să înlesnească dezvoltarea drumurilor de fer de interes local, ușurând condițiunile reglementare relative la construcțiunea, exploatarea și administrația lor, construind linii pe cheltuiala sa, sau dând concursul financiar industriei private.

Construcțiunea cu cheltuiala statului este restrânsă; totuși în cazul când liniile proiectate dau direct în căile ferate ale statului, interesații localităților traversate se angajează a da cu titlu definitiv sau pe timp determinat, terenurile necesare, fie gratuit, fie în schimbul unei mici plăți a statului. Concursul financiar al statului poate să fie acordat industriei private, în urma avisului autorităților locale competente și de oficiul imperial al drumurilor de fer, dacă liniile, fiind destinate traficului local, pot servi cu toate astea și traficului general ca linii secundare. Acest concurs nu e dat totuși de cât:

1) Când interesații dau întreprinderii terenurile necesare pazei liniei, fie gratis, fie pentru o mică despăgubire fixată de Ministerul lucrărilor publice;

2) Când adunările provinciale, de arondisment sau comunale a teritoriilor traversate participă la subscrierea acțiunilor întreprinderii.

Statul poate să dea concursul sau sub două forme, fie subscriind acțiuni, fie închirind exploatarea întreprinderii.

Subscrierea nu trebuie să intreacă 15000 mărci (18750 lei) pe kilometru, nici sfertul capitalului și în aceste limite ea nu poate să se ridice peste subscrierea totală a adunărilor provinciale, de arondisment sau comunale.

Inchirierea nu poate avea loc de cât:

1) Când linia nouă se racordează direct cu o linie a statului, când ea e construită sub supravegherea statului și astfel în cât vagoanele principale ale statului să poată circula pe dănsale;

2) Când adunările provinciale, de arondisment sau comunale subscriu cel puțin $\frac{1}{3}$ din capital și nu cer de cât 2^o/₀ dobândă la subscrierea lor, până când dobânda plătită de stat celorlalți subscriitori va atinge 4^o/₀.

Intru cât privește drumurile de fer de a 3-a categorie, ele sunt supuse legii din 28 Iulie 1892.

Legea din 28 Iulie 1892 asupra drumurilor de fer terțiare și asupra drumurilor de fer ce se racordează cu căile ferate publice

I. DRUMURI DE FER TERȚIARE

Art. 1. — Drumurile de fer terțiare sunt acelea care servesc la transportul public, dar care nu sunt supuse legii din 3 Noembrie 1838 asupra întreprinderilor de drum de fer, având în vedere mica lor influență asupra traficului general.

Drumurile de fer terțiare, mai cu seamă acele care asigură comunicația în interiorul comunelor sau între două comune vecine, precum și drumurile de fer care sunt destinate a nu fi exploatate cu locomotive.

La cererea interesaților, Ministerul de Stat decide asupra cesiunii de a se ști dacă legea din 3 Noembrie 1838 este aplicabilă.

Art. 2. — Aprobarea autorităților competente este necesară pentru construirea și exploatarea unui drum de fer terțiar, precum și pentru sporirile importante și alte modificări esențiale ale întreprinderii, ale construcției sau a exploatarei. Această autorizare va fi refuzată, dacă mărirea sau modificarea este de natură a supune întreprinderea la regimul legii din 3 Noembrie 1838.

Art. 3. — Autoritățile competente pentru a aproba concesiunea sunt:

1) **Președintele Regenței** (Regierungspräsident), când exploatarea trebuie să fie asigurată, în totalitate sau în parte, prin motori electrici;

Pentru arondismentul Berlin autoritatea competente este directorul de poliție, lucrând în înțelegere cu autoritatea drumurilor de fer desemnate de Ministerul lucrărilor publice.

2) În toate celelalte cazuri:

a) **Președintele Regenței**, când va trebui să se ia drumuri care nu sunt întreținute și administrate de municipalități (stradele orașelor), sau când calea ferată va trebui să traverseze unul sau mai multe circumscripțiuni (Kreise) sau teritorii neprusiene; iară în primul caz și pentru arondismentul Berlin, autoritatea competente e directorul poliției;

b) **Consiliul provincial**, când traseul traversează mai multe districte ale aceleiași circumscripțiuni;

c) **Autoritățile locale**, când întreprinderea nu depășește limitele unui district.

Când un drum de fer destinat a fi exploatat cu ajutorul motorilor mecanici, traversează districte de resortul mai multor provincii, sau când, în cazul menționat la No. 2, circumscripțiunile nu sunt situate în aceeași regență, autoritatea competentă este desemnată de președintele superior al provinciei (Oberpräsident). În cazul când districtele sau circumscripțiunile traversează aparțin la diferite provincii, sau când orașul Berlin este interesat, autorizarea se dă de către Ministerul lucrărilor publice, în înțelegere cu Ministerul de interne.

Competința pentru a acorda măriri importante sau modificări esențiale ale întreprinderii, construirii sau exploatarei este regulată în același chip, ca și cum ar fi vorba de a acorda întreprinderii o concesiune nouă, conform prezentei legi. Totuși, autoritățile care acordă concesiunea pentru construcție și exploatare român competenți pentru a autoriza schimbări în exploatare, când e vorba de întreprinderi visate de alineatul 1-ii al prezentului articol.

Art. 4. — Concesiunea va fi acordată în urma unei anchete:

1) Asupra condițiilor de siguranță a exploatarei ce presintă calea și materialul rulant;

2) Asupra mijloacelor preventive contra or-cărei pagube putând resulta din stabilirea drumului de fer și a exploatarei sale;

3) Asupra competenței tehnice și garanției morale a impiegatilor care vor fi însărcinați cu serviciul exterior al exploatarei;

4) Asupra păzirii intereselor serviciului public.

Art. 5. — La cererea concesiunii trebuie să alăturate documentele necesare pentru a se putea aprecia întreprinderea din îndoitul punct de vedere tehnic și financiar și mai ales un plan de construcție (Bauplan).

Art. 6. — Când se va întrebuința o cale publică, întreprinzătorul va fi obligat de a aduce consimțământul persoanelor însărcinate prin lege cu întreținerea căii.

În lipsă de dispoziții contrare, întreprinzătorul este obligat a întreține și a repara partea căii imprumutate și a da o garanție neutră pentru aceasta.

Persoanele însărcinate prin lege cu întreținerea căilor ce se imprumută (alineatul 1) pot cere o despăgubire pentru aceasta și să își reserve dreptul de a cumpăra calea ferată după un termen determinat și cu o indemnitate echitabilă.

Art. 7. — Consimțământul însărcinaților cu întreținerea drumului poate să fie completat:

Printr-o deciziune a consiliului provincial, cu recurs la Mi-

nisterul de lucrări publice, când o provincie sau un sindicat de comune, echivalent cu o provincie, este interesat.

Printr-o decizie a comitetului colegiului regenței (Bezirksgausschuss) când o comună urbană sau o circumscripție este interesată, sau când e vorba de un drum ce traversează mai multe circumscripții.

Printr-o decizie a comitetului circumscripției (Kreisausschuss) în toate celelalte cazuri.

Decisiunea complementară determină de asemenea, și fără apel, obligațiunile supuse întreprinderii prin art. 6.

Art. 8. — Prealabil concesiunei, se va lua avisul autorității competente însărcinată cu poliția căilor, iară când traseul liniei se apropie de o fortăreață, se va lua avisul autorității militare competente. În acest din urmă caz, concesiunea nu poate fi acordată decât de comun acord cu autoritatea militară.

Dacă linia să apropie de o zonă ocupată de telegraf, autoritățile competenți ale acestui serviciu vor fi de asemenea ascultate.

În cazul când linia întretaie o cale ferată supusă legii din 31 Noembrie 1838, concesiunea nu va fi acordată decât după înțelegere cu autoritățile drumului de fer, chiar în cazul când concursul acestor autorități nu e cerut (art. 3).

Art. 9. — Afară de obligațiunile cerute din punctul de vedere al siguranței (art. 4) se va determina în actul concesiunei și pe acelea pe care întreprinzătorul va trebui să le satisfacă în interesul apărării naționale și administrațiunii imperiale a poștelor, conform art. 42.

Art. 10. — În actul de concesiune al liniilor, care au să servească la transportul mărfurilor, se poate reserva facultatea de a obliga pe întreprinzător să dea la orice moment, consimțământul său pentru stabilirea de căi de racordare, destinate traficului privat.

Autoritățile tehnice ale controlului drumului de fer decid asupra alegerii locului și asupra chipului cum trebuie făcută racordarea.

În lipsa unei înțelegeri între interesați, autoritățile competenți (art. 3) vor regulă și raporturile respective dintre întreprinzător și autorul cererii de racordare și vor determina mai cu seamă, sub rezervă de judecată, îndemnitățile de plătit celui d'întîiu pentru împrumutul său modificarea liniei.

Art. 11. — Actul de concesiune determină natura și valoarea garanției pentru întreținerea și repararea căilor publice, când aceasta n'a fost prevăzută anterior.

În concesiune se poate prevede termenul pentru executarea lucrărilor și pentru darea în exploatare, a amendei în cas de neobservare a termenelor fixate; și se poate să se ceară o cauțiune cu garanție.

O amendă și o cauțiune pot fi prevăzute de asemenea în scop de a asigura aplicarea legilor și regulamentelor relative la exploatare, în timpul concesiunei.

Art. 12. — Garanțiile menționate în prezenta lege nu se cer când construcția sau exploatarea se face de Imperiū, Stat sau comună.

Art. 13. — Concesiunea poate să fie perpetuă sau temporară. Ea este acordată sub rezerva drepturilor unei a treia persoană și dreptului de a aduce planului definitiv (art. 16 și 18) sporiri și modificări.

Art. 14. — În interesul traficului public autoritățile competente vor trebui să însereze în actul concesiunei (art. 2) dispozițiunile necesare în cea ce privește orariile și tarifele de transport. Ele vor fixa de asemenea termenul la care aceste dispoziții vor trebui revăzute.

Aprobarea orariului poate fi amănată pe un termen oare-care fixat în concesiune. Acest termen poate fi prelungit.

În limitele termenilor indicate de actul de concesiune, întreprinzătorul are dreptul de a stabili după voia sa tarife de transport pentru cel puțin cinci ani de exploatare. După expirarea termenului autoritățile competente au dreptul de a fixa numai prețurile maxime de perceput. Pentru aceasta va trebui să se aibă în vedere situațiunea financiară a întreprinderii și starea dobânzilor și a amortismentului capitalului de primă instalare.

Art. 15. — Remiterea actului de concesiune nu va putea avea loc înainte de realizarea cauțiunilor prevăzute la art. 11.

Art. 16. — Concesiunea acordată, unei societăți cu acțiuni, unei societăți în comandită cu acțiuni sau unei societăți cu răspunderi limitate, obligate a înmatricula în registrul de comerț, nu este valabilă de cât justificându-se în matricularea despre care e vorba.

Art. 17. — Construcția unui drum de fer care trebuie să fie exploatat prin motori mecanici nu va putea fi începută înainte de hotărîrea planului de cătră autoritățile competente pentru a acceda concesiunea.

În această privință se va proceda astfel :

1. Planul se va întocmi ținându-se seamă de dispozițiunile compromise în actul de concesiune ;

2. Planul, cu anexele sale, va fi depus timp de patru-sprezece zile la comuna sau districtul rural interesat, pentru ca publicul să poată lua cunoștință. Locul acestui deposit și timpul cât va avea loc vor fi aduse la cunoștință publicului.

În timpul anchetei, fie-care interesat poate să presinte observațiunea contra planului în limitele intereselor sale. Însărcinatul comunei sau districtului rural are de asemenea dreptul de a ridica obiecțiuni relativ la traseul liniei sau a instalațiunilor prevăzute în art. 18 a acestei legi.

Să fi fixate locuri pentru a se primi opozițiunile formulate în scris sau prezentate verbal.

3. La expirarea termenului (No. 2 aliniatul 1) obiecțiunile ridicate sunt examinate de un delegat care merge la fața locului în cas de trebuință, și unde trebuie să fie convocați, întreprinzătorul și cei interesați (No. 2 aliniatul 2) precum și alte persoane competente ;

4. După încheierea discuțiunilor, să hotărâște asupra obiecțiunilor prezentate și să hotărâsc definiția, planul, precum și instalațiunile a căror înființare și întreținere cad în sarcina întreprinzătorului (art. 18). Hotărîrea este comunicată întreprinzătorului și celor interesați.

Nu e trebuință a fixa planul (aliniatul 1) dacă el e fixat deja în vederea expropriierilor.

Când drumul de fer proiectat să parecă nu va cauza prejudicii sau inconveniente serioase mărginașilor nici serviciului public, și când nu e vorba de un drum de fer care ar întrebuința căile publice, poate să autorizeze începutul lucrărilor fără aprobarea prealabilă a planului.

Art. 18. — La aprobarea proiectului (art. 17) se dă prescriere întreprinzătorului de a executa lucrările pe care autoritatea care aprobă le impune ca necesare pentru a asigura terenurile mărginașe contra ori-cărei primejdii sau prejudiciu sau ca neapărată din punctul de vedere al interesului public.

De asemenea se prescrie întreținerea acestor lucrări întru cât această întreținere iese din îndatoririle impuse lucrărilor deja existente.

Art. 19. — Permisuniunea autorității, care a acordat concesiunea, este necesară pentru a se începe exploatarea lucrării.

Această permisiune se refuză, când condițiunile prescrise de actul de concesiune nu sunt îndeplinite.

Art. 20. — Înainte de punerea lor în mers, motorii succesivi întrebuințați pentru exploatare se vor verifica de către autoritățile însărcinate cu controlul tehnic al drumurilor de fer (art. 22). Ei trebuie să fie supuși la această verificare atât periodic cât și după ori-ce modificare.

Art. 21. — Orariul și tarifele de transport precum și modificările care pot fi introduse sunt publicate înainte de punerea lor în vigoare.

Prețurile stabilite trebuie să fie aplicate uniform la toți călătorii și la toate mărfurile.

Reducerea de preț de care n-ar beneficia toți în aceleași condițiuni sunt interzise.

Art. 22. — Pentru a asigura îndeplinirea condițiunilor stipulate în concesiune și prescripțiunile prezentei legi, fie-care *drum de fer* terțiar este supus controlului autorității competente care a acordat concesiunea.

Pe drumurile de fer exploatate cu tracțiune mecanică, controlul este exercitat de către autoritățile tehnice ale drumurilor de fer, care au cooperat la actul concesiunii, afară numai dacă ministrul lucrărilor publice nu însărcinează o altă autoritate de drum de fer.

Art. 23. — Concesiunea poate să fie reziliată, prin deciziunea autorităților însărcinate cu controlul, când construcțiunea sa darea în exploatare a liniei nu s'a efectuat în termenul prescris prin actul de concesiune sau în termenul prelungit legal.

Art. 24. — Concesiunea poate să fie retrasă când, fără rațiune suficientă, construcțiunea sau exploatarea este întreruptă sau dacă s'a contravenit grav stipulațiunilor actului de concesiune, sau când întreprinzătorul nu s'a conformează obligațiunilor prescrise prin prezenta lege.

Art. 25. — Jurisdicțiunea administrativă superioară decide retragerea concesiunii în urma plângerei autorității care a acordat-o.

Art. 26. — În caz de reziliere sau de retragere a concesiunii, garanțiile depuse pentru a asigura întreținerea și restabilirea drumurilor publice sunt restituite, bine înțeles dacă nu e nevoie a le întrebuința în scopul pentru care au fost depuse.

În lipsă de alte stipulațiuni, însărcinații cu întreținerea drumului public au, în acest caz, dreptul de a cere fie punerea în starea primitivă și la trebuințe suprimarea părților drumului de fer stabilit pe șosea, fie luarea în stăpânire a acestor părți în schimbul unei despăgubiri echitabile.

Când însărcinatul cu întreținerea drumului face uz de primul din aceste drepturi, părțile părăsite din drumul de fer îi revin gratis.

În vedere a interesului public, autoritățile însărcinate cu controlul pot să fiseze un termen, înaintea expirării căruia însărcinatul cu întreținerea n'are dreptul de a cere restabilirea drumului în starea primitivă.

Art. 27. — În cazul de reziliere (art. 23) sau de retragere (art. 24) a concesiunii, ministrul lucrărilor publice decide dacă și în ce masură întreprinderea e posibilă, de amendă, de pierderea garanțiilor depuse pentru a asigura terminarea lucrărilor, sau punerea în serviciu a liniei în termenele fixate, precum și regularitatea exploatării. Deciziunea ministrului nu poate să fie obiectul nici unui recurs. Tot ministrul statuează asupra acestor amende, care sunt întrebuințate în favoarea întreprinderii căzute sau a întreprinderilor analoge situate în aceeași parte a teritoriului.

Art. 28. — Întreprinzătorii de drumuri de fer terțiare sunt obligați a primi racordarea cu celelalte drumuri de fer când autoritatea, care a acordat concesiunea liniei existente cu care trebuie să se facă, racordarea declara aceasta admisibilă, avându-se în vedere construcțiunea și exploatarea drumului de fer. Aceiași autoritate decide de asemenea unde și în ce chip zisa racordare trebuie să se facă; ea regulează, în lipsă de o înțelegere de bună voie, raporturile între cei doi întreprinzători, și fixează, cu drept de apel despăgubirea de plătit primului întreprinzător pentru întrebuințare sau modificare instalațiunilor sale.

Art. 29. — Întreprinzătorii de drumuri de fer terțiare pot cere autorizarea de a stabili racordarea liniilor lor cu drumurile de fer supuse regimului legii de la 3 Noembrie 1838, eară ministrul lucrărilor publice decide că racordarea este admisibilă, avându-se în vedere construcțiunea și exploatarea acestor din urmă drumuri de fer. Ministrul lucrărilor publice: decide și în ce chip aceasta racordare trebuie stabilită; stabilește raporturile între cei doi întreprinzători și fixează mai ales, cu drept de apel despăgubirea de plătit întreprinzătorului drumului de fer principale pentru întrebuințarea sau modificarea instalațiunilor sale.

Art. 30. — Când un *drum de fer terțiar* a dobândit, o astfel de importanță pentru serviciul public, în cât poate să fie considerat ca o parte a rețelei generale a drumurilor de fer. Statul poate cere răscumpărarea întreprinderii în urma avisului ministrului de Stat rambursând valoarea sa totală, după o înștiințare, făcută cu un an înainte de epoca răscumpărării.

Art. 31. — Răscumpărarea (art. 30) s'a face aplicând dispozițiunile articolului 42 N-o 4 de la a la d, a legii din 3 Noembrie 1838 relativ la întreprinderi de drumuri de fer. Pentru a calcula totalul prețului de răscumpărare determinat de art. 42 N-o 4 a) a legii de sus citate, se va lua drept bază veniturile impozitului după dispozițiunile legii din 24 Iunie 1891, relativ la impozitele asupra veniturilor.

Totuși, când e vorba de societăți pe acțiuni și de societăți în comandită pe acțiuni, se va ține seama de dispozițiune art. 16 a acestei din urmă legi, în cea ce privește deducerea dobândei de $31\frac{1}{2}\%$ a capitalului vărsat. Când *drumul de fer* terțiar va depăși frontiera Prusiei și se va întinde în celelalte state ale uniunii germane, se va lua ca bază de calcul a prețului de răscumpărare veniturile exploatării întreprinderii întregi. Dacă drumul de fer ce trebuie răscumpărat n'are încă cinci ani de exploatare, indemnitatea de răscumpărare se va calcula luându-se baza medie anuală a venitului net realizat până atunci. Când calea de răscumpărat va aparține unei societăți pe acțiuni, va fi de ajuns a plăti indemnitatea totală societății, fără ca să fie trebuință a rambursa acțiunile fie-cărui acționar izolat.

Art. 32. — Întreprinzătorul poate să fie obligat a ține o compatibilitate pentru fie-care linie, care a fost obiectul unei concesiuni speciale, permițând a se deduce exact venitul net al liniei; eară când întreprinderea este o societate pe acțiuni, dividendul va trebui să fie distribuit. Omisiunea acestei obligațiuni dă statului dreptul de a cere stabilirea prețului de răscumpărare după valoarea reală (33 până la 35).

Art. 33. — Întreprinzătorul poate cere ca indemnitatea să fie regulată după valoarea reală, când întreprinderea este exploatată

1) acest articol este astfel conceput:

Statul va plăti companiei de 25 de ori dividendul mediu anual care a fost plătit de toți acționarii în ultimii cinci ani.

lătă de mai puțin de 15 ani. Dacă rescumpărarea de către stat are loc în primul cinci ani de exploatare, valoarea reală va fi majorată cu 20%, iară dacă rescumpărarea se face după zece ani, ea va fi majorată numai cu 10%.

Art. 34. — În cazul când indemnitatea este determinată după valoarea reală, rescumpărarea se face pentru toate obiectele destinate direct sau indirect întreprinderii și asupra tuturor drepturilor întreprinzătorului, creanțe și datorii, întru cât o învoire bilaterală nu face să treacă aceste în conștientul statului. El mai e înlocuit încă, în convențiunile încheiate cu impiegatii și lucrătorii, precum încă și în controalele pentru furnituri de materiale necesare întreprinderii.

Art. 35. — Estimarea și fixarea indemnității pentru diferitele părți ale întreprinderii (art. 34) să face după un inventar detaliat de întreprinzător și a cărui exactitate va fi, dacă e necesar examinată și sancționată de comitetul colegiului regentei.

Art. 26. — Fixarea indemnității (art. 31 și 33—35) este făcută de comitetul colegiului regentei aplicând articolele 24—29 din legea asupra exproprierelor din 11 Iunie 1874, cu dreptul de apel pe căi legale, pentru ambele părți, în termen de șase luni de la data notificării deciziei, care formează indentitatea. Comitetul colegiului regentei este de asemenea competent întru cât privește executarea holăririi.

Art. 37. — Se vor explica articolele următoare ale legii de 11 Iunie 1874 asupra exproprierelor: 24—28 pentru fixarea indemnităților, 32—37 pentru procedura de expropriere și 39—46 pentru procedura înaintea Comitetului colegiului de regentă și pentru expropriere.

Întreprinzătorul trebuie să restituie indemnitatea aferentă părților întreprinderii figurind în inventar și de care s'a ținut socoteală în fixarea indemnității totale, dacă aceste părți lipsesc în minutul îndeplinirii exproprierii. Comitetul colegiului regentei fixează, în urma cererii întreprinzătorului, o indemnitate complementară pentru părțile esitând în minutul acestei îndepliniri și care n'au fost coprinse în inventar.

Art. 38. — Statul de asemenea poate exercita dreptul de rescumpărare față de autoritățile menționate la art. 6, dând o indemnitate, care să reprezinte valoarea totală a dreptului lor.

Art. 39. — Autorizațiunea regală este necesară pentru stabilirea de linii pe stradele din Berlin și din Potsdam.

Art. 40. — *Drumurile de fer terțiare* sunt supuse la impozitul industrial, conform legii de la 24 Iunie 1891, relativă la acest impozit.

În cea ce privește impozitul comunal *drumurile de fer terțiare* nu trebuiesc considerate ca întreprinderi private, în sensul art. 4 din legea de la 27 Iulie 1885, care completează și modifică unele dispozițiuni relative la percepțiunea impozitelor comunale directe asupra veniturilor.

Art. 41. — Capitalurile și sumele date prin resursul rega din 16 Sept. 1867, prio legile de la 7 Martie 1868, din 11 Martie 1872 și prin articolele 2 și 3 din legea de la 8 Iulie 1875, corporațiunilor provinciale și comunale enumerate în actele sus citate, pot de asemenea să fie întrebuințate pentru a activa construirea *drumurilor de fer terțiare*.

Art. 42. — *Drumurile de fer terțiare* sunt supuse obligațiunilor următoare, față de administrația poștelor.

1. Întreprinzătorii sunt datori, după cererea administrațiunei poștelor, să primească în fie care tren regulamentar un impiegat inferior al poștelor, cu un sac de scrisori, și când e loc și alți impiegati subalterni în serviciu, care se vor prezenta pentru a face drumul, plătiind taxa de abonament, sau dacă o ast-

fel de taxă nu există, jumătate prețului fixat prin tariful de călătorii.

2. Întreprinzătorii liniilor, care nu sunt afectate exclusiv la transportul călătorilor, sunt ținuti de asemenea, în urma cererei administrațiunei poștelor și la fie care tren regulamentar :

a). De a efectua prin personalul trenului expediții poștale de orice natură și mai cu seamă : saci cu scrisori, pachete de scrisori și jurnale, pentru o indemnitate de 50 pfeningi (62 bani), de fie care călătorie. Cele lalte expediții se vor efectua în prețului tarifului coletelor fără ca el să treacă peste 2 pfeningi, pentru fie care 50 kilograme și kilometru, după greutatea totală mensuală a coletelor poștale transportate de la o stație la alta.

b) De a păstra în trenurile care sunt regulamentar compuse de mai mult de un vagon, un compartiment pentru expedițiuni poștale, pentru personalul care le însoțește și pentru obiectele necesare serviciului poștal, în schimbul unei indemnități prevăzute la articolele 3 și 6 ale legii imperiale din 20 Decembre 1875 și reglementele de executare anexate, precum și contra plății de jumătate taxă a tarifului coletelor adoptate de drumurile de fer.

3. Administrația poștelor este autorizată a adopta, cu cheltuiuala sa o cutie de scrisori la vagoanele drumurilor de fer a ridică sau a schimba cutiile de scrisori în anumite stațiuni.

II. DRUMURI DE FER PRIVATE RACORDÂNDU-SE CU CĂILE FERATE PUBLICE

Art. 43. — Autorizarea administrațiunei este necesară pentru construirea și exploatarea drumurilor de fer neafectate la transportul public, când ele vor trebui să fie exploatate cu tracțiune mecanică și direct legate cu drumurile de fer supuse regimului legii din 3 Noembrie 1838, sau celei a *drumurilor de fer terțiare* astfel ca trecerea materialului rulant de la o linie la alta să fie asigurat.

Art. 44. — Această autorizare (art. 43) este acordată de către președintele Regentei și pentru Arondismentul Berlin, de directorul poliției, în înțelegere cu autoritățile drumului de fer indicate de Ministerul lucrărilor publice.

Când linia traversează mai multe districte ale aceiași provincii, holărărea este dată de autoritatea administrativă, desemnată de președintele superior al provinciei. Când districtele aparțin la diferite provincii, sau când orașul Berlin este interesat, holărărea este dată de autoritatea administrativă desemnată de Ministerul lucrărilor publice în înțelegere cu Ministerul de interne.

Art. 45. — Ancheta administrativă se face :

1º) Asupra condițiunilor de siguranță ale exploatărei, pe care le prezintă calea și materialul rulant ;

2º) Asupra competenței tehnice și garanției morale a impiegatilor, care vor fi însărcinați cu serviciul exterior al exploatărei ;

3º) Asupra mijloacelor preventive contra ori cărei pagube, ce ar rezulta din stabilirea drumului de fer și a exploatărei sale.

Când un drum de fer ce se racordează cu o linie supusă regimului legii din 3 Noembrie 1838, trebuie să fie construit și exploatat de întreprinzătorul acestei din urmă linii, ancheta este limitată la mijloacele preventive contra daunelor ce ar rezulta din construcția și exploatarea lui.

Art. 46. — Utilizarea căilor publice este subordonată consimțimentului însărcinaților cu întreținerea lor și autorizațiunei administrațiunei drumurilor.

Art. 47. — Dispozițiunile art. 8, 17—20 și 22, aliniatul 1, sunt de asemenea aplicabile acestei categorii de drumuri de fer.

Art. 48. — Prescripțiunile de poliție pentru exploatarea acestor drumuri de fer nu pot să fie edictate de cât după înțelegerea cu autoritățile drumurilor de fer (art. 44).

Art. 49. — Concesiunea poate să fie retrasă în caz de infracțiuni repetate prescripțiunilor actului de concesiune. Decăderea este pronunțată, după cererea autorităților menționate la art. 44, de către puterea administrativă superioară.

Art. 50. — Controlul tehnic și supravegherea drumului de fer, care se racordează cu drumul de fer public, sunt exercitate de autoritatea drumului de fer public, în sarcina căruia cade această misiune.

Art. 51. — Dispozițiunile (art. 43—49) nu sunt aplicabile la drumurile de fer care aparțin minelor, conform legii generale din 24 Iunie 1865 asupra minelor. Dispozițiunea art. 50 nu atinge dreptul stabilit prin aceeași lege, în ceea ce privește controlul autorităților miniere asupra drumurilor de fer în cestiune.

Dispozițiuni comune și transitorii

Art. 52. — Se poate face recurs la Ministerul lucrărilor publice în contra deciziunilor și măsurilor luate de puterile administrative în înțelegere cu autoritățile drumurilor de fer, precum și contra deciziunilor și măsurilor autorităților tehnice ale controlului drumului de fer.

Pentru celelalte deciziuni pot fi urmate căile legale prevăzute la articolele 127—130 a legii din 23 Iulie 1883 asupra administrațiunei generale a statului.

Art. 53. — *Drumurile de fer terțiare* și drumurile de fer private ce se racordează cu căile ferate publice, care au fost concesionate înainte de punerea în vigoare a prezentei legi, sunt de resortul autorității, care avea dreptul de a acorda concesiunea după promulgarea acestei legi, conform art. 3 și 44.

Acestor drumuri de fer să aplică articolele următoare a prezentei legi: 2, 20—22, 24, 25, 40, 42 și 52 și art. 48—50 precum și condițiunile și restricțiunile prevăzute în actele de concesiune.

Întreprinzătorul are totuși facultatea de a se supune la toate dispozițiunile prezentei legi, adresând pentru aceasta o declarațiune autorității competente a controlului. Autorizarea de a face măriri importante sau modificări esențiale întreprinderii, sau exploatarei, poate să fie subordonată declarațiunei întreprinzătorului de a se supune la toate dispozițiunile acestei legi.

Data declarațiunei poate să fie adusă la cunoștința publicului.

Această schimbare de regim nu înstrăinează întru nimic drepturile câștigate de a treia persoană.

Art. 54 Prezenta lege va intra în vigoare la 1 Octombrie 1892 și la 1 Aprilie 1893 în ceea ce privește dispozițiunile art. 40.

Art. 55. — Ministerul lucrărilor publice și Ministerul de Interne sunt însărcinați cu executarea prezentei legi.

A) Austro-Ungaria

a) Austria. Construcțiunea și exploatarea drumurilor de fer austriace erau supuse, până la promulgarea legii din 25 Mai 1880, regimului determinat prin legile generale asupra drumurilor de fer (legi din 16 Noiembrie 1879, fără deosebire de caracterul lor special.

Totuși, înainte de prima lege asupra drumurilor de fer de interes local, guvernul austriac înlesnea construirea acestui gen de căi ferate, autorizând în favoarea lor, aba-

teri importante de la legile în vigoare și acordând subvențiuni constructorilor.

Legea de la 25 mai 1880, aplicabilă exclusiv liniilor de interes local, avea un caracter provizoriu, pentru ca legislatorul luminat de experiență, să poată aprecia noile măsuri de luat. Termenul validității sale, fixat mai întâi la 31 Decembrie 1882, a fost succesiv prorogată până la 31 Decembrie 1886. Această lege autoriza pe Ministrul de comerț a scuti companiile concesionare de un mare număr de îndatoriri impuse marilor linii atât în privința construcțiunei cât și a exploatarei.

Pe lângă aceasta guvernul putea acorda companiilor scutiri de impozite, mai cu seamă asupra acțiunilor și obligațiunilor. Legi speciale trebuiau să fixeze natura și importanța concursului financiar a statului pentru fiecare linie.

La 18 Iunie 1886, parlamentul fu chemat a examina două proiecte de legi având de scop de a regula definitiv construirea și exploatarea drumurilor de fer de interes local, de o parte, și a tramvaivrilor, de altă parte.

Obiecțiunile ridicate. În cursul desbaterilor asupra proiectelor de lege în cestiune, au condus comisiunea parlamentară să restrângă pe cel relativ la liniile de interes local înlăturând dispozițiunile contestate. Acest proiect astfel modificat a fost aprobat și legea promulgată la 17 Iunie 1887, dar cu titlu provizoriu. Termenul validității sale a fost fixat până la 31 Decembrie 1890, acest termen a părut necesar pentru a permite un studiu aprofundat al celor două proiecte de lege prezentate de guvernul din 1886; eară la 28 Decembrie 1890, legea promulgată în 1887 a fost prorogată până la 31 Decembrie 1893, printr-o lege specială.

b) Ungaria. În Ungaria, drumurilor de fer de interes local sunt actual supuse legii din 13 Iunie 1882.

După această lege concesiunea nu este acordată de puterea legislativă, ci de Minister, care poate să acorde concesiunilor toate înlesnirile și avantajile compatibile cu siguranța exploatarei.

Aceste drumuri sunt scutite de : sarcina de a așeza linii telegrafice; de a da gratis localurile necesare serviciului parter, de a transporta gratis posta și de a stabili trenuri regulate. Ele sunt scutite de taxele pentru supravegherea statului, pentru timbru, emiteri de capitaluri și transporturi pe drumul de fer. Dacă construcțiunea este făcută în interesul domeniilor aparținând statului sau fundațiunilor publice, statul său interesat trebuie să participe la cheltueile de construcțiune. Este permis departamentelor și comunelor de a asigura garanții dobânzilor societăților, care să formează pentru a construi drumuri de fer de interes local, pot să se constituie fără ca versarea de 30% a capitalului nominal, cerut de codul de comerț, să fie efectuată, cu condiție ca această versare să fie garantată în alt chip și să fie efectuată înaintea începerei lucrărilor. Emisiunea obligațiunilor nu este permisă decât numai dacă proprietarii interesați garantează dobânzele și anuitățile. Obligațiunile nu pot să treacă peste două

cinciimi din capitalul nominal. Este permis de asemenea de a emite acțiuni de prioritate; în acest caz, obligațiunile și acțiunile de prioritate nu pot trece peste trei cinciimi din capitalul nominal.

Legea din 17 Iunie 1887 asupra stabilirii și exploatării drumurilor de fer de interes local.

Art. 1. — Guvernul este autorizat a acorda concesionarilor de noi drumuri de fer de interes local (secundare, vicinale sau analoage) toate înlesnirile posibile, nu numai pentru studii, construcțiune și materialul liniei: va putea să se abată de la regulamentul din 16 Noembrie 1851 asupra exploatării drumurilor de fer și dispozițiilor adiționale, care decurg, în ceea ce privește prescripțiunile asupra siguranței și exploatării, în măsura determinată de ministrul de comerț, având în vedere condițiunile particulare de mișcare și exploatare, și mai cu seamă avându-se în vedere viteza redusă adoptată. Aceste abateri nu pot totuși aduce atingere dreptului corporațiunilor autonome (Adunarea provincială) de a edicta prescripțiuni de siguranță în limita acțiunii lor, prevăzute prin legile existente.

Asemenea înlesniri vor putea fi acordate, tot în măsura ce se va determina de ministrul de comerț, secțiunilor de linie deja existente, care vor adopta exploatarea secundară cu viteza redusă.

Art. 2. — Guvernul este de asemenea autorizat a dispensa pe concesionarii de drum de fer de interes local dela îndatoririle impuse prin art. 68 al regulamentului asupra exploatării drumurilor de fer și prin art. 10 paragraful 5, al legii concesiei drumurilor de fer în ceea ce privește serviciul poștelor. El îi va putea descarea de asemenea de îndatoririle inscise la art. 89 a regulamentului de exploatare privitor la rambursul cheltuielilor de poliție și de supraveghere, precum și a construcțiunii și întreținerii gratuite a localurilor serviciului de stat.

Art. 3. — Guvernul se va putea abate de la dispozițiunile legii din 15 Iulie 1877 privitor la tarifele maxima aplicabile la transportul de călători pe drumurile de fer precum și de la prescripțiunile legale asupra tarifării.

Art. 4. — Vor fi scutite de taxele de timbru:

Contractele, înregistrările, licitățile și alte acte, care garantează eventual unui drum de fer local proiectat cesiunea de terenuri și drepturi aferente, furnitura de materiale de construcție sau de exploatare, versarea unei subvențiuni în bani cu sau fără remiză de acțiuni, sau or-ce altă subvențiune de or-ce natură ar fi.

Sunt de asemenea scutite de taxele de timbru: contractele, înregistrările licitățile sau alte acte, care determină condițiunile pentru întrebuințarea căilor publice sau or-ce alt angajament de garanție și în fine toate convențiunile în vederea aducerii de capitaluri, a construcțiunii sau exploatării drumului de fer de interes local.

Această scutire nu s-a întinde asupra neînțelegerilor, care pot da naștere acțiunii în justiție.

Art. 5. — La concesiunea unui drum de fer de interes local guvernul poate acorda favorile următoare:

a) Scutirea de taxe și timbru pentru toate contractele ce se încheie de concesionari, toate licitățile, precum și toate actele de stabilit, precum și înregistrarea acestor contracte sau alte acte; în fine pentru toate actele administrative și copii de acte administrative pentru cazurile următoare:

1). Până la data deschiderii exploatării, pentru tot ce privește

formarea capitalului, garanția plății dobânzilor și area a punerii în exploatare a liniei;

2). Până la sfârșitul primului an de exploatare pentru tot ce privește cumpararea de terenuri, con tracțiunea și recepțiunea liniei.

b). Aceiași scutire se va aplica acțiunilor și obligațiunilor de prioritate, destinate a forma capitalul necesar primei instalare și materialului de exploatare al liniei, coprinzând certificatele provizorii, precum și inserierile ipotecare a fondurilor destinate să garanteze obligațiunile de prioritate, sau al or-cărei alte proprietăți imobile.

El se va aplica de asemenea drepturilor de mutațiune pentru cumpărarea de terenuri (§ a 2) după expirarea primului an de exploatare exceptându-se totuși taxele care, în virtutea legilor în vigoare, revin comunelor sau altor corporațiuni autonome.

c) Scutirea de drepturi și taxe pentru actul de concesie și copia acestuia act.

d). Scutirea pe timp de trei zeci ani cu începere de la data concesiei și veniturilor, de dreptul de timbru asupra cupoanelor, precum și de or-ce impozit care ar putea fi stabilit prin vre-o lege.

e). Conv rsiunea impozitului de timbru asupra biletelor călătorilor, stabilit prin legea de la 13 Decembrie 1762, într'un impozit proporțional de 3%, coprinzând agiul asupra prețului locurilor de luat de la călători de către concesionari, care vor versa la finele fie-cărei luni produsul la casieriele fiseului. Favoarea coprinsă în acest de pe urmă aliniat se va putea acorda drumurilor de fer deja existente.

Art. 6. — Dacă o linie locală existentă sau care se construiește se racordează cu rețeaua principala exploatată de stat; acesta este autorizat a scuti întreprinderea liniei locale de or-ce taxa sau participare la cheltueli pentru întrebuințarea comună a căii principale și a dependențelor sale, și pentru serviciul efectuat de agenții drumu'ui de fer al statului în gările comune.

Aceiași scutire va putea fi acordată de către administrațiile drumurilor de fer garantate de stat, liniilor locale care s-a racordează.

Art. 7. — O lege va fixa, în fie-care caz particular, în ce măsură statul va putea acorda, în plus sau în locul avantajelor indicate prin art. 5 și 6, un concurs financiar, care n'ar depinde de acțiunea administrativa, pentru a veni în ajutorul liniilor locale, a căror necesitate și utilitate sunt incontestabile; dar care nu pot reuși a aduna capitalurile necesare execuțiunii lor.

Acest concurs va putea consta într-o subvențiune a fiseului, o participare a statului la constituirea capitalului social, întreprinderea exploatării în calculul statului plătiind o redevență fixă de el. Un asemenea concurs financiar din partea statului nu va putea să aibă loc de cât când el va fi precedat printr-o participare a țării, comunelor și particularilor interesați, într-o măsură proporțională cu situațiunea respectivă.

Această participare poate să aibă loc prin mijlocul punerii gratuite la dispozițiunea concesionarilor a terenurilor, prin acceptarea plăților cheltuielilor de expropiere, prin darea gratuită a materialului de construcțiune, prin subscrierea unei părți a capitalului, garanția unui venit, etc.

Art. 8. — Afară de facultatea ce și rezervă statul prin condițiunile fixate în actul de concesie, de a răscumpăra la ori-ce epocă o linie concedată după terminarea și punerea sa în exploatare, drumurile locale cu cale normală, care beneficiază de avantajele enunțate la art. 5 (§§ a—d) și 7 vor acorda statului

după a sa cerere, întrebuințarea liniilor care vor fi situate între linii existente sau de înființat și exploatate de stat. Statul va putea, plăind o indemnitate convenabilă, să facă să circuleze trenuri sau vagoane pe aceste linii și va avea toată libertatea pentru fixarea tarifelor sale.

Actul de concesiune va fixa chipul evaluării acestui rulagiu, care va fi proporționar cu partea din mișcarea anuală luată liniei întrebuințate. Vărsarea va fi făcută companiei concesionare, anual, pe tot timpul întrebuințării comune.

Totuși această întrebuințare comună nu va putea să aibă loc de cât cu condițiunea de a nu aduce nici o turburare în exploatarea regulată a drumului local.

Dacă trecerea materialului strein pe drumul local este compatibilă cu avantajile acordate acestuia în vederea construcțiunii materialului sau sistemului exploatarei, această întreprindere va fi indemnizată, după avisul serviciului de supraveghere, de plusul cheltuielilor ce îi va cauza această trecere.

Art. 9.—Emisiunea obligațiunilor de prioritate, care nu vor putea de altminteale să fie efectuate de cât în valori austriace, este interzisă cât timp serviciul dobânzei și amortismentului nu este justificat prin garanții verificate de Stat.

Emisiunea obligațiunilor de prioritate va fi refuzată întreprinderilor de drumuri locale, care, din lipsă de înregistrare, nu se vor fi conformat dispozițiunilor legii din 19 Maiu 1874.

Art. 10.—Întrebuințarea unei șosele imperiale pentru stabilirea unei linii locale poate să fie autorizată, dacă exploatarea acesteia nu compromite siguranța circulațiunii pe șosea.

Serviciul șoselelor, în înțelegere cu serviciul de supraveghere a drumurilor de fer, va determina dacă drumul local poate întrebuința o șosea și în ce condiții.

În afară de rulagiu, nu e loc de vre-o redevență pentru întrebuințarea șoselelor.

Sunt în sarcina concesionarilor, cheltuielile de întreținere ordinare a părților de cale întrebuințate precum și cheltuielile suplimentare de întreținere ce ar putea cauza această întrebuințare. De asemenea sunt în sarcina întreprinzătorului cheltuielile făcute pentru a preveni ori-ce întrerupere sau greutate a circulațiunii cauzate prin exploatarea drumului de fer.

Întrebuințarea altor căi publice pentru așezarea unei linii locale nu va putea fi autorizată de cât cu consimțământul serviciului însărcinat cu întreținerea acestor căi publice și autorităților (comune, provincii, etc.) care, în virtutea legilor actuale, au puterea de a acorda întrebuințarea pentru liniile locale.

Art. 11.—Această lege va intra în vigoare din ziua promulgării sale și va expira la 31 Decembrie 1890.

Art. 12.—Miniștrii de comerț, de Interne și Finance sunt însărcinați cu executarea prezentei legi.

(Va urma)

AL. PROCA, inginer.

PUBLICAȚIUNI

CĂILE FERATE ROMÂNE

Se dă în întreprindere furnitura de 2000 metri cubici de pietriș ciuruit din balastiera de la Ploești sau din Balastiera riului Teleajen, lângă stația Valea Călugărească pentru divisia a 4-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș la Ploești sau Teleajen în divisia a 4-a, licitația din 22 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 22 Martie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 300 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerar la licitație nu se admite. Ofertele vor fi însoțite de recipisa casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere furnitura de 5000 metri cubici pietriș ciuruit la Râmnic pe linia Buzău-Mărășești kilometrul 31.400 în divisia a 4-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Ser-

viul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș la Râmnic în divisia a 4-a licitația din 22 Martie 1897, stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 22 Martie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerar la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere construirea unui garaj, a unei private typ. clasa I precum și a unei anexe la clădirea de călători în stația Roșiori.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru lucrările din stația Roșiori, licitația din 22 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 22 Martie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1500 lei la casa centrală a Direcției Generale la București depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere furnitura 1700 tone de piatră de anrosamente din carierele de lângă ulmeni în divisia a 4-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru bolovani la Ulmeni în divisia a 4-a licitația din 24 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, în ziua de 24 Martie stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 400 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 2000 tone piatră de anrosamente pe linia Ploești-Predeal în divisia a 4-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru piatră de enrosemente pe linia Ploești-Predeal licitația din 24 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 24 Martie 1897 stil nou, orele 3 p. m., când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere furnitura de 1000 tone bolovani de piatră pe linia Buda-Slănic în divisia a 3-a de întreținere.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru bolovani de

piatră pe linia Buda-Slănic în divisia 3-a, licitația din 24 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 24 Martie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 350 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere instalările unei alimentări cu apă de la Bistricioara la noul deposit din stația Bacău adică: rezervorii, conducte, pompă și toate detaliile arătate în proiecte.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală, a Căilor Ferate Române serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru instalațiile alimentării din Bacău, la licitația din 29 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 29 Martie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se va deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 4000 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere construirea unui castel de apă, a unei case de pompă și a unui puț de filtrare la noul deposit din stația Bacău.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru clădiri la depositul din Bacău la licitația din 29 Martie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 29 Martie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se va deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1300 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 12500 metri cubi pietriș ciuruit și 3100 metri cubi pietriș neciuruit din matca râului Moldova lângă Roman.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru pietriș din riul Moldova, licitația din 5 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 5 Aprilie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 1700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere executarea apărării liniei ferate în contra apelor Siretului la kil. 256 pe linia Barboși-Tecuciu.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru apărări la kil. 256 în divisia a V-a la licitația din 7 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 7 Aprilie 1897 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 3200 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

— Se dă în întreprindere lucrările de tinichigerie și vopsitorie în Divisia a 4-a pe liniile Ploești-Buzău-Mărășești, Buzău-Făurei-Barboși și Făurei-Fetești.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: „Oferta pentru tinichigerie și vopsitorie în Divisia a 4-a, licitația din 7 Aprilie 1897 stil nou.”

Oferte se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 7 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 1.700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunii în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

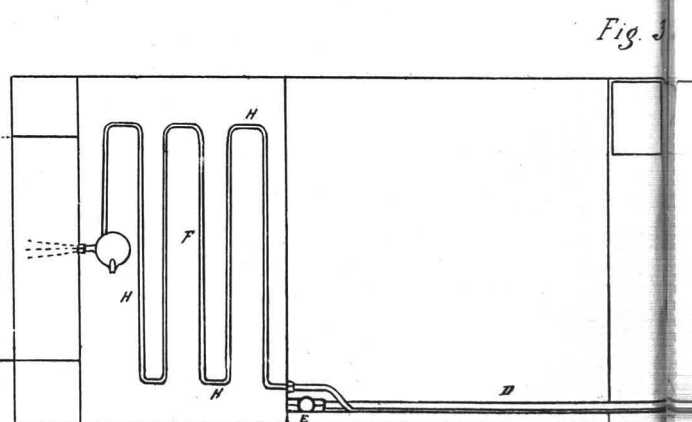
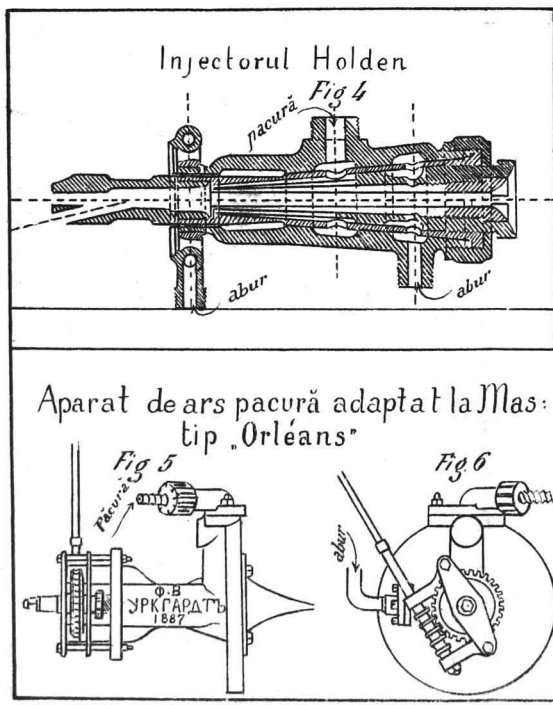
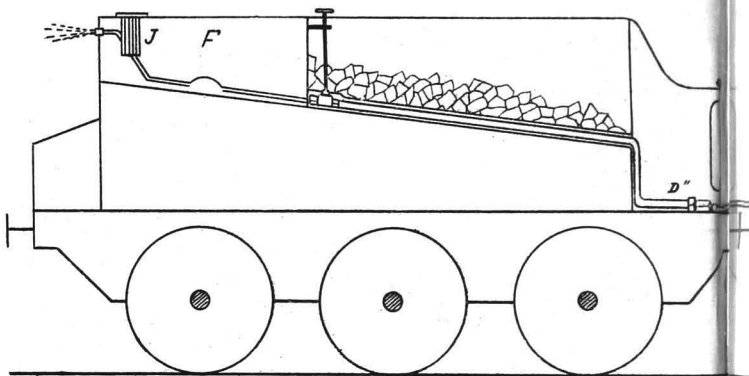
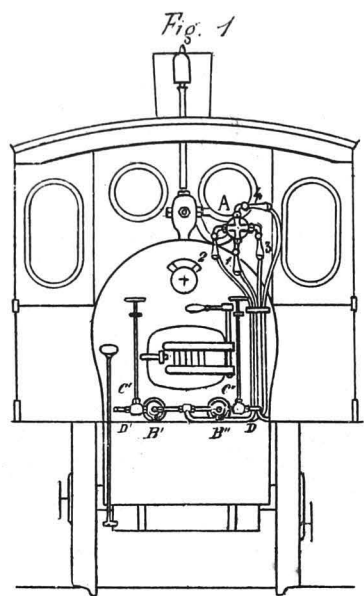
Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Direcțiunea Generală.

București, 1897.

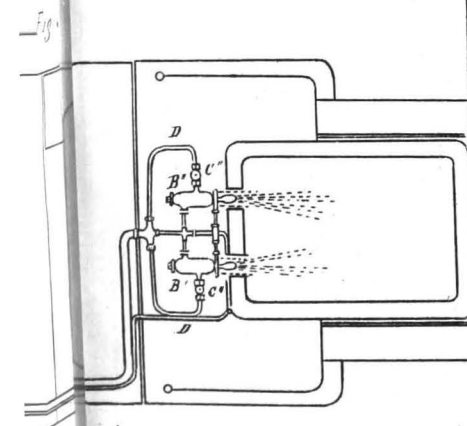
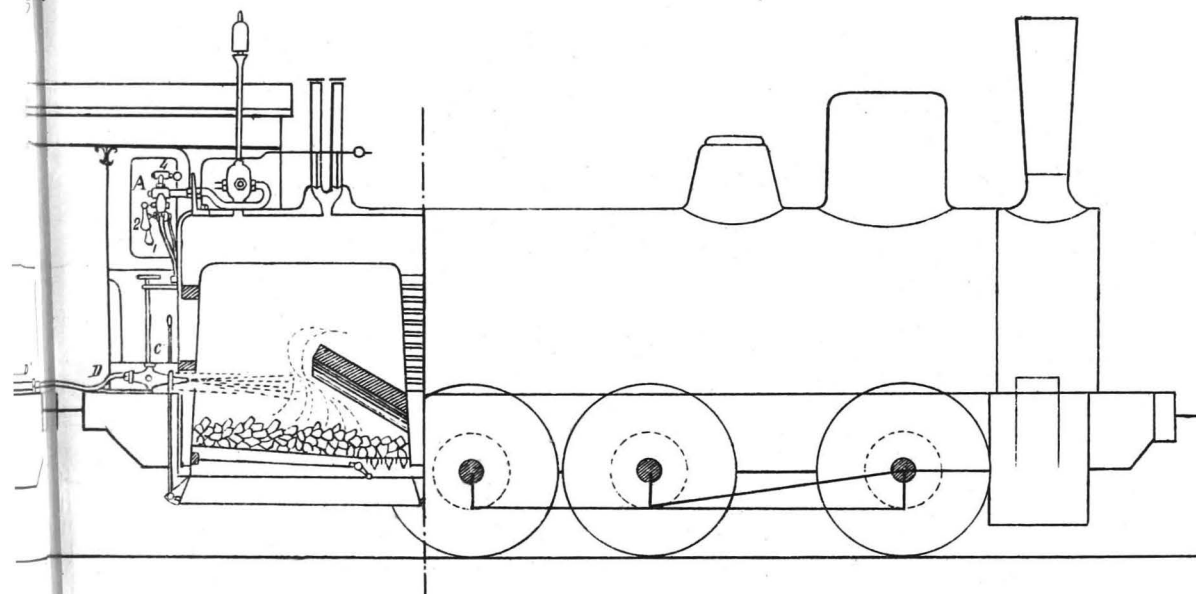


Aparatul Jan
pentru ars p_ăc_ără



James Holden

26) în maşini



Legenda
Instalării Aparatului James-Holden

A (Fig 1 și 2) Distribuția de
abur prin robinet patruplu:

1. La țevă încălzitoare din rezerv. cupăc.

2. La mulele injectoarelor

3. La injectore

4. Pentru curățirea țevilor și inject.

B'B" Injectoarele p. păcură

C'C" Valve regulate

D'D'D" Țevă de păcură

F. Rezervoriu de păcură

H Serpentina încălzitor

J Sita strecurătoare.

Diagrama
Locomotivă 627

d (diametru cilindru) = 0,450

l (cursa pistonului) = 0,630

D (diametr. Roții) = 7,324

S (Supr. de încălz.) = 123 m²

A (pres. de l'atm.) = 10333 kg

p (pres. efectivă) = 10 at.

Greutatea aderentă = 40500 kg

" totală = 40500

Forța de Tracți:

$0,65 \cdot p \cdot d^2 / A = 6469 \text{ kg}$

Fig. 7.

Șini de 38,85 metri; Panta de 5^m/m pe metri

Sensul mișcării trenurilor

1 2 3 4 5 6 7 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12

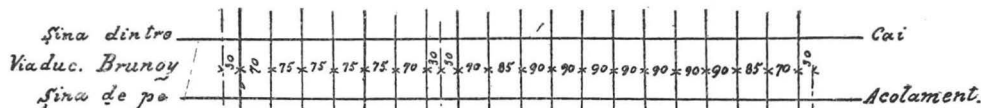
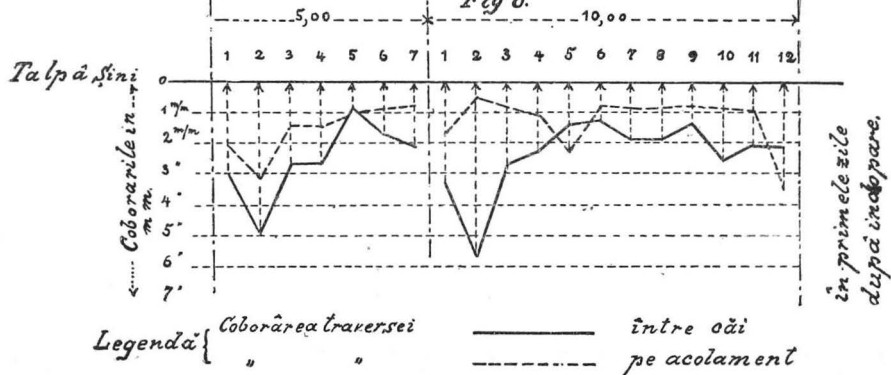
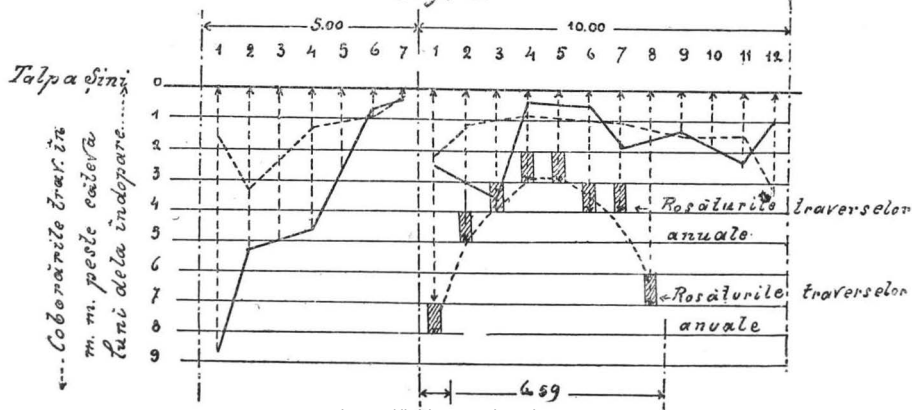


Fig. 8.



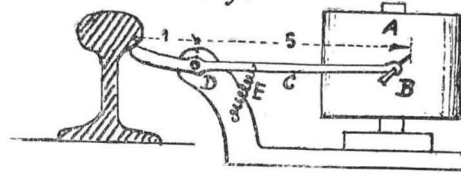
Legenda { Coborârea traversii — între oști
 " " — pe acolament

Fig. 9.

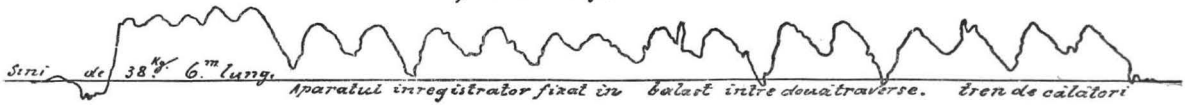


Aparatul înregistrator Flamache.

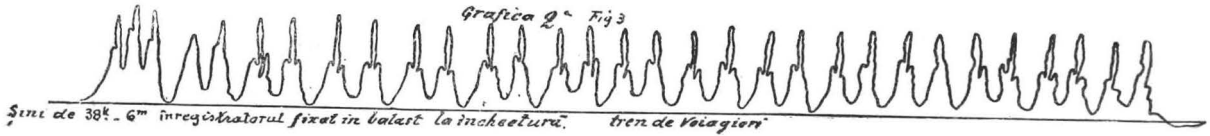
Fig 1



Grafica 1^a Fig 2



Grafica 2^a Fig 3



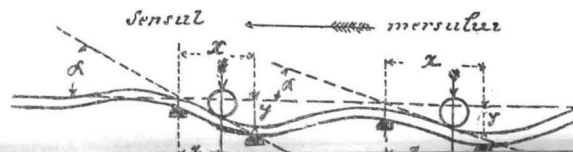
Grafica 3^a Fig 4.



Fig 4. Fig 5.

Sine cu sinea de 50 kg. de 8m înregistratorul fixat pe două traversse cu distanță normală tren de Viaători

Fig. 6.



TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

Mișcarea unei locomotive în mers este foarte complexă și eforturile ce exercită asupra căii ferate sunt diferite de acelea ce exercită locomotiva când e în repaos. Stabilitatea unei locomotive este afectată de perturbațiuni de diferite feluri, cari provin din următoarele patru cauze principale: efectul vaporilor în cilindre, acțiunea organelor locomotivei în mișcare relativă, acțiunea arcurilor, denivelarea căii.

Această cestiune a stabilității locomotivelor a preocupat în tot timpul pe ingineri. Însă, vădând diversitatea soluțiunilor adoptate în practică, e lesne de recunoscut că problema nu e complet rezolvată. Aceasta, din cauză că legile mișcărilor parazite n'au fost nici o dată stabilite într'un mod lămurit și, prin urmare, nu ne putem da seama de gradul de stabilitate al unei mașini date.

Studiul ce urmează, are de scop de a studia mișcarea reală a unei locomotive în mers, ținând seamă de toate influențele ce lucrează asupra ei.

În prima parte vom studia oscilațiunile pe arcuri a cadrului unei locomotive. Vom pleca de la un caz teoretic simplu care poate fi complet rezolvat prin calcul și care ne va conduce la soluțiuni de casuri mai complicate, aproximative într'adevăr, însă suficient de exacte pentru practică. Vom vedea că oscilațiunile arcurilor pot dobândi o importanță considerabilă și, în unele casuri chiar, pot suprima complet o încărcare a roților și că, fiind dată o mașină determinată, amplitudinea acestor oscilațiuni trece printr'un maximum pentru o anumită viteză, care în multe casuri este viteza obicinuită de mers. Vom examina, în fine, mijloacele de a compara importanța oscilațiunilor în mașini de diferite tipuri.

În a doua parte, vom studia mai în special șovăirea (*lacet*) și forțele ce o determină. Centrul

de gravitate al unei locomotive are ca traectorie un fel de sinusoidă lungăreață, și mașina oscilează în același timp împrejurul unui ax vertical, ast-fel că trece când pe un șir de șine când pe cel-l'alt, exercitând pe calea ferată nisce eforturi laterale de o mare importanță. Vom determina aceste eforturi și legea acestei mișcări, fie în linie dreaptă, fie în linie curbă, ținând seamă de diferitele elemente ce intră în joc: viteză; tip, moment de inerție, *corpul locomotivei* (*empattement*) repartizarea greutății pe roți; jocul osiilor produs de plane înclinate sau altele; mod de legătură cu tender, acțiunea *tampoanelor* și a *trenului*; joc, declivitate și starea căii, etc.

Din acest studiu se va vedea că e posibil a determina cu desevirșire mersul și, caracterul, capricios, a unei locomotive.

Principiile fundamentale care au servit de bază la acest studiu sunt extrase din cursul predat la școala superioară de mine de d. inginer general de mine, E. Vicaire. D. Vicaire a fost primul care a tratat cestiunea repartizării greutății unei mașini între puntele sale de sprijin ținând seamă de flexibilitatea arcurilor, și cestiunea oscilațiunilor unui corp pus pe arcuri. În articolul de față sau generalizat și s'au desvoltat aceste probleme.

PARTEA ÎNȚIA

Oscilațiunile cadrului unei locomotive pe arcuri

1. *Ecuațiuni generale ale oscilațiunilor unui vehicul pus pe arcuri*

Se considerăm un *vehicul* așezat pe trei osii și susținut de șease arcuri situate într'un același plan orizontal. Presupunem că toate arcurile au același coeficient de flexibilitate și că, în repaos, au aceeași

săgeată și suportă aceeași greutate P . Dacă h este înălțimea arcului, când nu este încărcat, și f săgeata când încărcarea este P , avem prin definiție:

$$h - f = KT.$$

În repaus, tensiunea T a arcului reprezintă greutatea P .

Vom reduce acum greutatea suspendată pe fiecare arc la un punct material unic cu masă invariabilă $\frac{P}{g}$. Vom avea ast-fel șase punte materiale formând un sistem rigid, adică ast-fel ca distanța lor să nu se schimbe și să rămâie tot-d'auna într'un același plan. Aceste punte materiale trebuie să fie presupuse la o înălțime oare-care d'asupra arcului, pentru că centrul de greutate al unui *vehicul* este la oare-care distanță de planul ce trece prin bazele superioare ale arcurilor.

Vom studia deci micile mișcări ale unui asemenea sistem de punte materiale, supuse la legături:

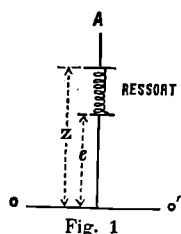


Fig. 1

Fie Z distanța bazei superioare a resortului încărcat cu o greutate P așezată într'un punct A , la o linie fixă oo' reprezentând linia mijlocie a șinei; e , distanța fixă a punctului de sprijin al arcului pe osie la șină.

Diferința $Z - e$ este săgeata arcului încărcat. Presupunem că înălțimea Z crește cu o cantitate mică z . Săgeata arcului crește cu aceeași cantitate și tensiunea T se micșorează cu cantitatea θ ast-fel că:

$$z = -K\theta.$$

Înălțimea e a bazei de sprijin a arcului d'asupra șinei este invariabilă. Șina din cauza flexibilității sale și a denivelărilor ce prezintă, nu formează o linie dreaptă, ci o curbă oare-care ale căreiordonate în raport oo' le vom reprezenta cu ϵ . Când ϵ e pozitiv, adică d'asupra lui oo' , distanța bazei arcului la oo' devine $e + \epsilon$, și arcu se comprimă. În fine săgeata arcului care, în starea statistică, este: $Z - e$, în cazul general este: $Z + z - (e + \epsilon)$. Ea crește deci cu $z - \epsilon$, și variațiunea tensiunii, θ , corespunzătoare este dată de relațiunea:

$$z - \epsilon = -K\theta$$

Cantitatea z este tot-d'a-una mică; iar ϵ este și mai mic încă; cu toate acestea θ poate lua valori însemnate, pentru că coeficientul de flexibilitate K este el însuși foarte mic (de la $0^m,003$ la $0^m,01$ pe tonă).

Avem dar o primă relațiune între deplasarea z a bazei superioare a arcului sau a greutății suspendate în A , deplasarea ϵ a bazei inferioare a arcului sau a șinei și tensiunea arcului.

Dacă considerăm acum mișcarea celor șase puncte materiale, se știe, că în virtutea principiului lui d'Alembert, este echilibru, din cauza legăturilor, între forțele de inerție și forțele aplicate.

Pentru fie-care punct forța de inerție este: $\frac{P}{g} \frac{d^2z}{dt^2}$.

Forțele aplicate sunt tensiunea $T + \pi$ îndreptată de jos în sus și forța datorită greutății. Greutatea nu mai este egală cu P căci, în virtutea legăturilor și prin efectul deplasărilor z , greutatea fie-cărui punct material se repartizează într'un mod necunoscut între cele șase baze de sprijin pe arcuri. Forța datorită greutății este deci $P + \pi$ (π fiind o necunoscută nouă) și avem ecuațiunea de echilibru pentru fie-eare punct:

$$\frac{P}{g} \frac{d^2z}{dt^2} = \theta - \pi.$$

În fine avem, pentru cele șase puncte A_1, A_2, A_3, A_4, A_5 următoarele două serii de ecuațiuni:

$$(1) \left\{ \begin{array}{l} \frac{P}{g} \frac{d^2z_1}{dt^2} = \theta_1 - \pi_1 \\ \frac{P}{g} \frac{d^2z_2}{dt^2} = \theta_2 - \pi_2 \\ \frac{P}{g} \frac{d^2z_3}{dt^2} = \theta_3 - \pi_3 \\ \frac{P}{g} \frac{d^2z_4}{dt^2} = \theta_4 - \pi_4 \\ \frac{P}{g} \frac{d^2z_5}{dt^2} = \theta_5 - \pi_5 \\ \frac{P}{g} \frac{d^2z_6}{dt^2} = \theta_6 - \pi_6 \end{array} \right. \quad (2) \left\{ \begin{array}{l} z_1 - \epsilon_1 = -K\theta_1 \\ z_2 - \epsilon_2 = -K\theta_2 \\ z_3 - \epsilon_3 = -K\theta_3 \\ z_4 - \epsilon_4 = -K\theta_4 \\ z_5 - \epsilon_5 = -K\theta_5 \\ z_6 - \epsilon_6 = -K\theta_6 \end{array} \right.$$

Adică două-spre-șase ecuațiuni cu opt-spre-șase necunoscute cari sunt z, θ și π . Valorile ϵ sunt cunoscute în funcție de timp, după forma căi.

Înainte de a stabili cele șase ecuațiuni de condițiuni cari sunt necesare pentru a putea rezolva sistemul, să observăm că, dacă vrem să facem aplicațiunea acestor relațiuni la o locomotivă, trebuie să introducem forțe noi în sistemul nostru. În adevăr, vaporii lăcrând asupra pistooului transmite o forță oare-care bielei motrice producând o reacțiune verticală între capul pistonului și *glisiere*. Acestea din urmă făcând corp cu cadrul mașinei, acea reacțiune modifică repartizarea greutății suspendate pe fie-care arc. De altminterlea ea lucrează de jos în sus, afară de timpul compresiunii

și are ca valoare produsul presiunii pe piston prin tangenta unghiului ce face biela motrice cu axul cilindrului. Acest unghi este mic, însă presiunea pe piston este foarte mare, astfel că această forță lucrând asupra *glisierelor* poate atinge valori însemnate, mai multe mii de kilograme

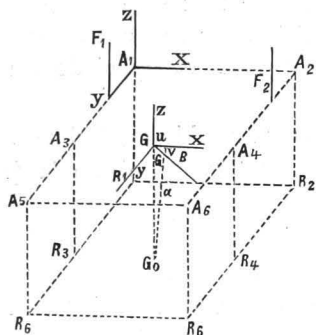


Fig. 2.

(cours de chemins de fer de l'École des Mines), să se producă orizontal în planul șinelor. Efectul efortului de tracțiune depinde de momentul acestui efort în raport cu un punct al căi și nu e neglijabil. Dar rămâne constant dacă iuțea e uniformă și nu influențează, prin urmare, mult asupra oscilațiilor.

Fie (fig. 2) F_1 și F_2 presiunile pe *glisiere* de o parte și alta a locomotivei. Aceste forțe sunt la o distanță δ de linia $A_3 A_4$ trecând prin centrul de greutate G și cantitățile F_1 , F_2 și δ sunt funcțiuni de timp. Forțele F_1 și F_2 se repartizează într'un mod necunoscut între cele șase puncte $A_1, A_2, \dots, A_6$. Fie φ , forța aplicată în A_1 ; A în φ_2 în A_2 , etc. Dacă numesc π'_1, π'_2 , etc. (în loc de π_1, π_2 , etc., după cum făcusem mai sus) crescerea greutatețet suspendate, avem la un moment oare-care:

In A_1 , forța: $P + \pi' - \varphi_1$,

In A_2 , forța: $P + \pi' - \varphi_2$.

Ecuatiunile exprimând egalitatea între forța de inerție și forțele aplicate vor fi deci de forma:

$$\frac{P}{g} \frac{d^2 z_1}{dt^2} = \Theta_1 - (\pi' - \varphi_1).$$

Punând $\pi_1 = \pi' - \varphi_1$, recădem asupra sistemului ⁽¹⁾, unde trebuie să observăm că cantitățile π nu mai au aceeași semnificație ca mai sus.

II. Ecuatiuni de condițiune

Vom deduce aceste ecuațiuni din faptul că sistemul de puncte materiale este invariabil ca formă

geometrică și ca dispozițiune a maselor în raport cu centrul de greutate.

Mai întâiu greutatea totală rămâne invariabilă. Avem deci:

$P + \pi'_1 + P + \pi'_2 + P + \pi'_3 + P + \pi'_4 + P + \pi'_5 + P + \pi'_6 = 6P$
sau înlocuind pe π'_1, π'_2 , etc., prin valorile lor $\pi_1 + \varphi_2, \pi_2 + \varphi_1$, etc., avem:

$$(3) \quad \pi_1 + \pi_2 + \pi_3 + \pi_4 + \pi_5 + \pi_6 + F_1 + F_2 = 0$$

Aceasta este prima din ecuațiunile de condițiune.

Să exprimăm acum că cele șase puncte rămân tot-d'auna într'un același plan, dacă să iaș trei axe coordonate, $A_1 x, A_1 y, A_1 z$, și însemnăm cu 2 a lungimea $A_1 A_2$, 2 b lungimea $A_1 A_5$, coordonatele diferitelor puncte după deplasarea lor sunt:

	x	y	z
A_1	0	0	z_1
A_2	2 a	0	z_2
A_3	0	b	z_3
A_4	2 a	b	z_4
A_5	0	2 b	z_5
A_6	2 a	2 b	z_6

Ecuatiunea planului trecând prin cele trei puncte A_1, A_2, A_5 , este:

$$\frac{z_1 - z_3}{2az_1} x + \frac{z_1 - z_5}{2bz_1} y + \frac{1}{z_1} z = 1.$$

Înlocuind x, y și z succesiv prin coordonatele celorlalte trei puncte, găsim cele trei relațiuni următoare:

$$(4) \quad z_1 + z_6 - z_2 - z_5 = 0.$$

$$(5) \quad 2z_4 - z_1 - z_5 = 0.$$

$$(6) \quad 2z_4 + z_1 - 2z_2 - z_5 = 0.$$

Obținem astfel trei ecuațiuni de condițiune.

Vom avea pe ultimele două, aplicând principiul lui d'Alembert, în virtutea căruia forțele aplicate și forțele de inerție sunt în echilibru. Vom scrie dar că momentele acestor forțe în raport cu trei axe rectanghiulare sunt nule. Afară de aceasta, putem face abstracțiuni de mișcarea de translațiune, care e presupusă uniformă.

Vom lua momentele în raport cu trei axe fixe Gx, Gy, Gz (fig. 2), trecând prin centrul de greutate al sistemului în repaus.

Forțele aplicate sunt:

¹⁰ Greutatea, — $6P$, aplicată în centrul de gra-

vitare; în deplasare, acest centru de gravitate a venit în G' , punct ale cărui coordonate orizontale sunt u și v ;

2° Tensiunile arcurilor, $T+\Theta_1$, $T+\Theta_2$, etc.;

3° Presiunile pe glisier, F_1 și F_2 .

Toate aceste forțe fiind verticale, precum și forțele de inerție, momentele lor în raport cu axul vertical sunt nule.

Să luăm momentele în raport cu axul Gx . Avem:

$$(T+\Theta_1)b+(T+\Theta_2)b-(T+\Theta_3)b-(T+\Theta_6)b+(F_1+F_2)d+6Pv=\left[\frac{P}{g}\frac{d^2z_1}{dt^2}+\frac{P}{g}\frac{d^2z_2}{dt^2}-\frac{P}{g}\frac{d^2z_3}{dt^2}-\frac{P}{g}\frac{d^2z_6}{dt^2}\right]$$

Înlocuind $\frac{P}{g}\frac{d^2z_1}{dt^2}$, etc., prin valorile lor trase din (1) și efectuând reducerile, obținem:

$$(F_1+F_2)d+6Pv+b(\pi_1+\pi_2-\pi_3-\pi_6)=0,$$

Asemenea, luând momentele în raport cu axul Gy , găsim:

$$(F_1-F_2)a+6Pu+a(\pi_1+\pi_3+\pi_5-\pi_2-\pi_4-\pi_6)=0.$$

Trebue acum să înlocuim u și v prin valorile lor în funcție de z .

Însă, în deplasarea planului A al celor șase puncte materiale, acest plan rămâne normal la linia care unesc punctul fix G_0 cu centrul de gravitate. Dacă unghiul $GG_0G'=\alpha$ nu este altul de cât unghiul ce face planul A cu un plan orizontal, și unghiul $xGG'=\beta$ va fi dat de urma planului perpendicular la planul A și trecând prin G_0G .

Ecuatiunea acestui plan sau a urmei sale este:

$$x - \frac{z_1-z_2}{z_1-z_5}y = 0,$$

de unde deducem $\tan \beta$ și

$$\cos \beta = \frac{z_1-z_2}{\sqrt{(z_1-z_2)^2+(z_1-z_5)^2}}, \quad \sin \beta = \frac{z_1-z_5}{\sqrt{(z_1-z_2)^2+(z_1-z_5)^2}}.$$

În cea ce privește unghiul α , cosinusul său este cosinusul director al planului A în raport cu Gz . Avem deci:

$$\cos^2 \alpha = \frac{4a^2}{(z_1-z_2)^2+(z_1-z_5)^2+4a^2},$$

și:

$$\sin^2 \alpha = \frac{(z_1-z_2)^2+(z_1-z_5)^2}{4a^2}.$$

Cum α e foarte mic, se poate egala cu sinusul său, și obținem în cele din urmă:

$$\alpha = \frac{\sqrt{(z_1-z_2)^2+(z_1-z_5)^2}}{2a}$$

Valorile lui u și v sunt acum lesne de stabilit. Avem numind e înălțimea G_0G :

$$u = e \alpha \cos \beta = \frac{e(z_1-z_2)}{2a},$$

$$v = e \alpha \sin \beta = \frac{e(z_1-z_5)}{2b},$$

Ducând acestor valori în ultimele două ecuațiuni de condițiune, obținem:

$$(7) \quad 3Pe(z_1-z_2)+(F_1-F_2)a^2+a^2(\pi_1+\pi_3+\pi_5-\pi_2-\pi_4-\pi_6)=0$$

$$(8) \quad 3Pe(z_1-z_5)+(F_1+F_2)b^2+b^2(\pi_1+\pi_2-\pi_3-\pi_6)=0.$$

Acestea sunt ultimele două ecuațiuni de condițiune.

Ast-fel, pentru a rezolva problema, trebuie să găsim soluțiunea celor opt ecuațiuni de la (1) la (8).

E de observat că raționamentele ce preced se pot aplica la un vehicul purtat de un număr oare-care n de roți, și vom vedea mai departe că rezolvarea ecuațiunilor nu e mai grea. Dacă sunt n roți sistemele (1) și (2) vor da $2n$ relațiuni.

Invariabilitatea greutatei totale suspendate și teorema momentelor vor da trei ecuațiuni de condițiune, și cele-lalte $n-3$ vor rezulta din aceea ce n puncte trebuie să se afle într'un același plan. Vom putea ast-fel găsi cele $3n$ necunoscute.

III. Integrarea ecuațiunilor

Să înlocuim în cele șase ecuațiuni din sistemul (1) pe θ prin valorile sale trase din (2) și apoi să le adunăm; obținem:

$$\Sigma \frac{P}{g} \frac{d^2z}{dt^2} + \Sigma \frac{z}{K} = \Sigma \frac{e}{K} - \Sigma \pi.$$

În virtutea ecuațiunei (3):

$$\Sigma \pi = -(F_1 + F_2).$$

Să punem:

$$(9) \quad \Sigma z = u, \quad \Sigma e = E.$$

Avem:

$$(10) \quad \frac{P}{g} \frac{d^2u}{dt^2} + \frac{u}{K} = \frac{E}{K} + F_1 + F_2;$$

u este o necunoscută auxiliară; F_1 și F_2 sunt funcțiuni de timp numai. Ecuatiunea de sus poate dar să fie integrată. Punând:

$$m = \sqrt{\frac{g}{PK}}$$

integrala ar forma:

$$u = \frac{\sin mt}{m} \frac{g}{P} \int \left(\Sigma \frac{e}{K} + \Sigma_1 + \Sigma_2 \right) \cos mt \, dt - \frac{\cos mt}{m} \frac{g}{P} \int \left(\Sigma \frac{e}{K} + F_1 + F_2 \right) \sin mt \, dt + A \sin mt + B \cos mt,$$

A și B fiind constante arbitrare.

Presupunem dar u cunoscut. Cu ajutorul celor

patru ecuațiuni (4), (5), (6) și (9), vom stabili valoarea a patru din necunoscutele z în funcție de celelalte două, de z_1 și z_2 de exemplu. Vom găsi astfel :

$$z_3 = \frac{u}{6} + \frac{z_1 - z_2}{2},$$

$$z_4 = \frac{u}{6} - \frac{z_1 - z_2}{2},$$

$$z_5 = \frac{u}{3} - z_2,$$

$$z_6 = \frac{u}{3} - z_1.$$

Cu ajutorul acestor valori, putem elimina în (7) și (8) toate necunoscutele afară de z_1 și z_2 .

Să observăm mai întâi că, în virtutea ecuațiunii (3), ecuațiunea (7) se poate scrie:

$$(7\text{-bis}) \quad 3Pe(z_1 - z_2) + 2a^2F_1 + 2a^2(\pi_1 + \pi_3 + \pi_5) = 0.$$

Afară de aceasta, avem după sistemul ecuațiilor (1):

$$\pi_4 = \frac{\varepsilon_1}{K} - \frac{z_2}{K} - \frac{P}{g} \frac{d^2 z_1}{dt^2},$$

$$\pi_2 = \frac{\varepsilon_2}{K} - \frac{z_2}{K} - \frac{P}{g} \frac{d^2 z_2}{dt^2},$$

$$\pi_3 = \frac{\varepsilon_3}{K} - \frac{z_3}{K} - \frac{P}{g} \frac{d^2 z_3}{dt^2} = \frac{\varepsilon_3}{K} - \frac{u}{6K} - \frac{z_1 - z_2}{2K} - \frac{P}{6g} \frac{d^2 u}{dt^2} - \frac{P}{2g} \left(\frac{d^2 z_1}{dt^2} - \frac{d^2 z_2}{dt^2} \right).$$

Această din urmă ecuațiune devine, după reținuția (9):

$$\pi_3 = \frac{\varepsilon_3}{K} - \left(\frac{E}{6K} + \frac{F_1 + F_2}{6} \right) - \frac{z_1 - z_2}{2K} - \frac{P}{2g} \left(\frac{d^2 z_1}{dt^2} - \frac{d^2 z_2}{dt^2} \right).$$

Obținem de asemenea:

$$\pi_5 = \frac{\varepsilon_5}{K} - \left(\frac{E}{3K} + \frac{F_1 + F_2}{3} \right) + \frac{z_2}{K} + \frac{P}{g} \frac{d^2 z_2}{dt^2}.$$

Înlocuind în (7-bis) π_1 , π_3 și π_5 prin valorile lor, obținem :

$$3Pe(z_1 - z_2) + 2a^2 \left[F_1 + \frac{\varepsilon_1 + \varepsilon_3 + \varepsilon_5}{K} - \left(\frac{E}{2K} + \frac{F_1 + F_2}{2} \right) \right] - 3a^2 \left[\frac{P}{g} \left(\frac{d^2 z_1}{dt^2} - \frac{d^2 z_2}{dt^2} \right) + \frac{z_1 - z_2}{K} \right] = 0.$$

Punând : $E_1 = \varepsilon_1 + \varepsilon_3 + \varepsilon_5 - \varepsilon_2 - \varepsilon_4 - \varepsilon_6$, și luând ca necunoscută auxiliară valoarea $v = z_1 - z_2$, această ecuațiune devine, după ce am făcut toate reducerile:

$$(11) \quad \frac{d^2 v}{dt^2} + \left(\frac{g}{PK} - \frac{3ge}{a^2} \right) v = \frac{g}{3P} \left[\frac{E_1}{K} + F_1 - F_2 \right].$$

Această ecuațiune diferențială are aceeași formă ca (10) și se integrează în același mod.

Să înlocuim acum, în (8) z_5 , π_5 și π_6 cu valorile lor în funcție de z_1 și de z_2 . Calculele se fac fără greutate și luând $z_1 + z_2 = w$ ca variabilă auxiliară, după ce am pus:

$$E_2 = \frac{5(\varepsilon_1 + \varepsilon_2) + 2(\varepsilon_3 + \varepsilon_4) - (\varepsilon_5 + \varepsilon_6)}{6},$$

găsim ecuațiunea următoare în w :

$$(12) \quad \frac{d^2 w}{dt^2} + \left(\frac{g}{PK} - \frac{3ge}{2b^2} \right) w = \frac{g}{PK} E_2 + \frac{g}{P} (F_1 + F_2) \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{1}{3} \right) - \frac{ge}{2b^2} w.$$

Membrul al doilea fiind funcție de t numai, această diferențială se integrează ca și 10 și 11; soluțiunea acestor trei ecuațiuni dă soluțiunea problemei.

Punând:

$$n = \sqrt{\frac{g}{PK} - \frac{ge}{a^2}},$$

$$p = \sqrt{\frac{g}{PK} - \frac{3ge}{2b^2}},$$

integralele din (11) și (12) se scriu :

$$v = \frac{\sin nt}{n} \frac{g}{3P} \int \left(\frac{E_1}{K} + F_1 - F_2 \right) \cos nt \, dt - \frac{\cos nt}{n} \frac{g}{3P}$$

$$\int \left(\frac{E_1}{K} + F_1 - F_2 \right) \sin nt \, dt + A_1 \sin nt + B_1 \cos nt,$$

$$w = \frac{\sin pt}{p} \int \frac{g}{P} \left[\frac{E_2}{K} + (F_1 + F_2) \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{1}{3} \right) - \frac{ge}{2b^2} u \right] \cos pt \, dt - \frac{\cos pt}{p} \int \frac{g}{P} \left[\frac{E_2}{K} + (F_2 - F_1) \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{1}{3} \right) - \frac{ge}{2b^2} u \right] \sin pt \, dt + A_2 \sin pt + B_2 \cos pt,$$

ecuațiuni în cari A_1 , B_1 , A_2 , B_2 , sunt niște constante arbitrare.

Primii doi termeni din valorile lui u , v , w , au forma următoare :

$\varphi(t) = \sin \mu t \int \psi(t) \cos \mu t \, dt - \cos \mu t \int \psi(t) \sin \mu t \, dt$, în care $\psi(t)$ este o funcțiune de timp. Mai târziu va fi de trebuință a cunoaște valorile lui φ în cele două cazuri când ψ este: 1) o funcțiune liniară, 2) o funcțiune periodică simplă de timp. Le vom stabili dar chiar de acum.

Când ψ este o funcțiune liniară de forma: $\gamma_1 = \lambda t$ în care γ_1 și λ sunt constante, avem :

$$\varphi = \frac{\gamma_1 - \lambda t}{\mu}$$

Când ψ este o funcțiune periodică de forma : $a \sin qt + b \cos qt$, în care a , b , q sunt constante, avem :

$$\varphi = \frac{1}{q^2 - \gamma_1^2} (a \sin qt + b \cos qt).$$

Pentru a întrebuiți integralele, trebuie să cunoaștem forma funcțiilor E sau ε și F , adică acțiunea șinelor și cea a presiunii pe *glisiere*. Ne vom ocupa acum de aceasta.

IV. Curba formată de șine sub roțile unei locomotive

Linia șinelor pe cari se învîrtesc roțile nu este exact o linie dreaptă. Flexibilitatea șinelor, scufundarea traverselor în balast, jocul ecliselor înclinarea șinelor, etc., produc denivelări relativ importante. Un studiu foarte precis și foarte amănunțit a fost făcut de D-nu Couard, inginer al companiei din Lyon (*Revue générale des chemins de fer, Octobre et de Décembre 1887*). Iată principalele rezultate :

În urma scufundării traverselor în balast și a înclinării șinelor, șina din aval este în tot-d'a-una mai jos de cât șina din amonte și roata cade de pe una pe cea l'altă. Denivelarea unei șine este maxima la prima sau la a doua traversă, după cum îndoparea este veche sau recentă. Fie-care șină formează ast-fel un fel de plan înclinat pe care trebuie să-l urce roțile. Pentru șine de 5 metri denivelarea medie a șinei din aval este de 4 milimetri; ea poate atinge 8 sau 9 milimetri, mai cu seamă dacă cele două fire de șine nu sunt exact la același nivel. Pentru șine de 10 metri, denivelările sunt aproximativ cu o treime mai mici și nu se propagă pe toată lungimea șinei.

Ele sunt aceleași, adică calea prezintă același profil pentru toate roțile locomotivei. Resultă din cea ce precede că, neglijând flexiunea șinelor între cele două traverse de rost, calea prezintă aproximativ forma dințată din fig. 3.

Această curbă este constituită de fragmente de drepte din care fie-care, AB de

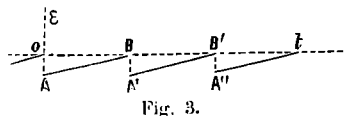


Fig. 3.

exemplu, raportată la axe ca ot , $o\varepsilon$, poate fi reprezentată printr'o ecuațiune de forma :

$$\varepsilon = -\eta + \lambda t$$

în care $\eta = \angle A$ și λ e înclinațiunea lui AB.

Dacă V e viteza de translație în metri pe secundă, și l lungimea șinei, avem :

$$\lambda = \frac{V \eta}{l}$$

Loviturile roților pe cale dacă n'au o intensitate prea mare, nu produc nici un efect asupra oscilațiunilor arcurilor, pentru că nu schimbă înălțimea punctului lor de sprijin. Aceasta nu s'ar întâmpla de cît dacă roata ar fi ridicată d'asupra

șinei în urma unei ciocniri. Însă ciocnirile de o bice nu sunt așa de violente pentru ca să producă acest rezultat. Așa că numai denivelările determină, în genere, mișcările arcurilor.

Funcțiunea de timp care reprezintă curba discontinuă AB A'B', etc., este o funcțiune periodică a cărei perioadă este egală cu timpul necesar pentru a parcurge o șină. S'ar putea stabili această funcțiune cu ajutorul seriilor lui Fourier, însă s'ar obține nisce formule prea complicate și, afară de aceasta, nici nu e necesar pentru rezolvarea problemei după cum se va vedea mai departe.

V. Reacțiunile capului pistonului asupra glisierelor

Numind p presiunea vaporilor asupra pistonului și a tigei sale, reacțiunea între capul pistonului și glisiere este : $p \operatorname{tg} \beta$, β fiind unghiul bielei motrice cu axul cilindrului presupus orizontal. Cantitatea p se poate deduce din diagrama presiunilor vaporilor în cilindre, însă nu se poate ajunge a se prezenta printr'o funcțiune simplă. Se știe numai că este o funcțiune periodică a cărei perioadă este egală cundurata unei învîrtituri de roată.

Cu toate acestea, în practică, se poate ajunge a reprezenta aproximativ presiunea asupra glisierelor printr'o funcțiune trigonometrică compusă dintr'un singur termen.

să construim de exemplu curba $F_1 = p \operatorname{tg} \beta$ pentru o iuteală de trei învîrtituri pe secundă. Fig. 1, Pl. I, reprezintă diagrama presiunilor într'un cilindru, ale cărui dimensiuni sunt : diametru 0^m,44; cursa : 0^m,65 și curba F_1 din fig. 2, Pl. I, în care axul obsciselor exprimă unghiurile de manivelă, dă reacțiunile, exercitate asupra glisierelor de partea dreaptă a mașinei. Asemenea curba F_2 dă reacțiunile din partea stîngă. Din acestea se deduc curbele reprezentate de $F_1 + F_2$ și $F_1 - F_2$. Acestea sunt valorile ce trebuie găsite, pentru-că ele intră în integralele mișcării arcurilor. Însă se recunoaște că curba $F_1 + F_2$ este aproximativ o sinusoidă al cărei ax ar fi $o \cdot x'$, iar diferența de fază ar fi $o \cdot A'$ cu mișcarea manivelei motrice avînd drept origină punctul mort înainte, din partea dreaptă, în fine a cărei perioadă ar fi un sfert de învîrtitură. se poate dar scrie :

$$F_1 + F_2 = A + B \sin (4\alpha - \varphi) = A + B \sin 2\pi n (4t - \varphi)$$

n fiind numărul de învîrtituri, egal cu trei în cazul de față.

$$F_1 - F_2 = C \sin(2d - C) = C \sin 2\pi n(2t - C)$$

Fig. 3, Pl. I, dă curbele F_1 , F_2 și $F_1 - F_2$, când iuțeala este de patru învîrtituri pe secundă.

Aceste curbe au același mers ca și când $n=3$, și acest fapt poate fi considerat ca general. Ori care ar fi iuțeala, reacțiunile asupra *glisierelor* se pot reprezenta aproximativ prin funcțiuni trigonometrice cu un singur termen.

E necesar a observa că, în integrala w (§ III), termenul $F_1 + F_2$ este însoțit de factorul d , distanța capului pistonului la axul transversal trecând prin centrul de gravitate al mașinei, d variază ca și drumul parcurs de piston. În tipul de mașini cu trei osii care s'a luat de bază minimum (osia motoare fiind cea din mijloc), d este lungimea bielei motoare mărite sau micșorate cu drumul parcurs de piston plecând de la pozițiunea sa mijlocie. Dacă biela are 1^m 80 lungime, și manivela 0^m 325, d variază de la 1^m 475 la 2^m 123. Nu vom ține seamă de această variațiune, și vom lua pentru d valoarea sa mijlocie. S'ar putea face calculul integralelor fără această restricțiune, însă ar fi mai complicat fără profit mare din punctul de vedere al exactității.

VI. Oscilațiuni proprii arcurilor

Cunoscând cantitățile E și F cari se află în ecuațiunile (10), (11) și (12), putem termina integrarea.

Expresiunea generală a integralei (10), A și B fiind niște constante arbitrare, este:

$$u = \frac{u_0 \sin mt}{m} + \frac{g}{p} \int (E + F_1 + F_2 \cos mt) dt - \frac{\cos mt}{m} \frac{g}{p} \int (E + F_1 + F_2) \sin mt dt + A \sin mt + B \cos mt.$$

Cantitățile A și B se obțin făcând $t=0$ în această expresiune și în derivata sa $\frac{du}{dt}$ și dând lui u și $\frac{du}{dt}$ valorile lor inițiale u_0 și u'_0 .

Se vede că B va fi o sumă de trei termeni din cari unul va fi u_0 , cel l'alt valoarea expresiunii $\frac{g}{pm} \int E \sin mt dt$ pentru $t=0$, pe care o vom numi Be , și al treilea valoarea expresiunii $\frac{g}{pm} \int (F_1 + F_2) \sin mt dt$ pentru $t=0$, pe care o vom numi Bf . Tot asemenea și pentru A . Valoarea lui u se poate dar scrie:

$$(13) \left\{ \begin{aligned} u &= \frac{u'_0}{m} \sin mt + u_0 \cos mt \\ &+ \frac{\sin mt}{m} \frac{g}{p} \int E \cos mt dt - \frac{\cos mt}{m} \frac{g}{p} \int E \sin mt dt \\ &+ Ae \sin mt + Be \cos mt \\ &+ \frac{\sin mt}{m} \frac{g}{p} \int (F_1 + F_2) \cos mt dt \\ &- \frac{\sin mt}{m} \frac{g}{p} \int (F_1 + F_2) \sin mt dt + Af \sin mt + Bf \cos mt \end{aligned} \right.$$

De unde rezultă că mișcarea periodică u este rezultatul a trei mișcări elementare datorite: prima, valorilor inițiale ale lui u și $\frac{du}{dt}$; a doua, denivelării șinelor; a treia, reacțiunilor asupra *glisierelor*. Acest fapt era, de altminterlea, prevădut, căci rezultă din principiul independenței micilor mișcări simultanee. Cea ce s'a spus despre u este de asemenea adevărat și pentru v și w și, prin urmare, pentru z . Vom putea dar, mai departe, studia în parte fie-care din mișcările componente.

Să ne ocupăm mai întâiu de oscilațiunile datorite unei mișcări inițiale, adică de oscilațiunile proprii arcurilor.

Raportându-ne la ecuațiunile (11) și (12) avem:

$$v = \frac{v'_0}{n} \sin nt + v_0 \cos nt,$$

$$u = \frac{u'_0}{m} \sin mt + u_0 \cos mt,$$

$$w = -\frac{\sin pt}{p} \frac{ge}{2b^2} \int u \cos pt dt$$

$$+ \frac{\cos pt}{p} \frac{ge}{2b^2} \int u \sin pt dt + A \sin pt + B \cos pt$$

sau efectuând integralele și observând că:

$$\frac{ge}{2b^2} = \frac{m^2 - p^2}{3},$$

$$= w \frac{1}{3} \left(\frac{u'_0}{m} \sin mt + u_0 \cos mt \right) + \left(\frac{w'_0}{p} - \frac{mu'_0}{3p} \right) \sin pt + \left(w_0 - \frac{u_0}{3} \right) \cos pt.$$

Valoarea oscilațiunii proprii a unui arc, dată de $z = \frac{V+W}{2}$, este dar, și ea, rezultatul a trei

mișcări elementare având ca perioade respective: $\frac{2\pi}{m}$, $\frac{2\pi}{n}$ și $\frac{2\pi}{p}$. În realitate, mișcarea rezultând nu este așa de complicată după cum pare a fi după aceste rezultate, căci valorile lui m , n și p diferă foarte puțin. Să le calculăm luând un exemplu din practică. Să considerăm o locomotivă cu șase roți de același diametru, de o greutate de

36 de tone egal repartizate, în repaus, pe fie-care roată. Greutatea unei *osii montate* fiind presupusă egală cu 2.000 kilograme, încărcarea purtată de fie-care arc este de 5 tone.

Să punem dar :

$$P = 5.000 \text{ kilograme,}$$

$$\text{Flexibilitatea arcurilor, } K = 0,01;$$

Semi-spațiul punctelor de atârnare (arcuri interioare), $a = 0^m,55$; distanța a două osii consecutive, $b = 2^m,1$;

Înălțimea centrului de gravitate d'asupra punctelor de atârnare: $e = 0^m,40$.

Avem :

$$m^2 = \frac{g}{PK} = 196, \quad m = 14,$$

$$n^2 = \frac{g}{PK} - \frac{ge}{a^2} = 183,04, \quad n = 13,5292,$$

$$p^2 = \frac{g}{PK} - \frac{3ge}{2b^2} = 194,667, \quad p = 13,9523,$$

Dacă calculăm perioadele T_m , T_n și T_p , găsim :

$$T_m = \frac{2\pi}{m} = 0'',4488,$$

$$T_n = \frac{2\pi}{n} = 0'',4643$$

$$T_p = \frac{2\pi}{p} = 0'',4504$$

T_m și T_n diferă cu $\frac{16}{10000}$ din secundă, cea ce e cu totul neglijabil. Diferința între T_m și T_n este de $0'',0155$, sau aproximativ $\frac{1}{30}$ din T_m se poate asemenea neglijea. Ținând seamă de aceasta, am găsi pentru perioada reală, care e cel mai mic comun multiplu al lui T_m și T_n , valoarea $30 T_n = 31 T_m = 13'',912$.

În tot ce va urma, nu vom ține seamă de aceste diferențe între perioade, și vom presupune că mișcarea proprie de oscilațiune a arcurilor are ca perioadă T_m .

Se vede în același timp că influența lui e , înălțimea centrului de gravitate d'asupra planului de atârnare, este neglijabilă cel puțin în limita valorilor ce se găsesc în practică. Această cantitate e modifică puțin valoarea perioadei m , ea nu e conținută explicit în ecuațiunile ce dau amplitudina oscilațiunilor.

VII. Influența denivelărilor căi asupra oscilațiunilor arcurilor.

Am văzut în § IV că un fir de șine, sub tre-

cerea roților unei locomotive, formează aproximativ o *linie dințată* ast-fel că la fie-care *rost* roțile cad *de pe șina din amonte pe șina din aval*. Cele două fire de șine formează obicinuît curbe diferite. Cu toate acestea vom admite pentru a simplifica calculile că aceste curbe sunt aceleași presupunând că calea este în linie dreaptă și că nu e suprainălțare a firului de șine exterior. Prin urmare, luând drept origina timpului momentul când primele roți ale mașinei trec pe *rosturile* presupuse concordante, avem pentru denivelările primelor două șine, din dreapta și din stânga:

$$\epsilon_1 = \epsilon_2 = -\eta + \lambda t.$$

Celealte valori $\epsilon_3, \epsilon_4, \epsilon_5, \epsilon_6$ se obțin lesne dacă represintăm pozițiunea ce ocupă în acel moment locomotiva pe cale. Osiile ocupă pozițiunile 1, 2, 3, la origina timpului (fig. 4). Dacă numim

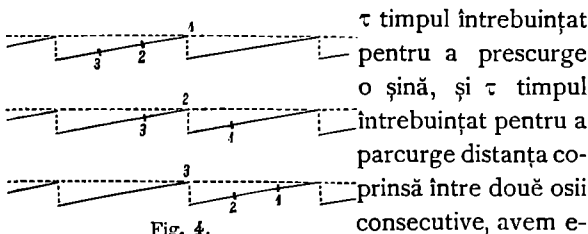


Fig. 4.

vident pentru punctul 2 :

$$\epsilon_3 = \epsilon_4 = \eta + \lambda (\tau - t_1 +),$$

și pentru punctul 3 :

$$\epsilon_5 = \epsilon_6 = -\eta + \lambda (\tau - t_1 + t).$$

Aceste valori ale lui ϵ sunt continue până în momentul când a doua osie ajunge pe *rost*. Din acest moment valorile lui ϵ sunt date de ecuațiunile următoare:

$$\epsilon_1 = \epsilon_2 = -\eta + \lambda (t + t_1)$$

$$\epsilon_3 = \epsilon_4 = -\eta + \lambda t_1$$

$$\epsilon_5 = \epsilon_6 = -\eta + \lambda (\tau - t_1 + t).$$

În fine, din momentul când a treia osie trece pe *rost* avem, admițând că distanța osiilor extreme este inferioară lungimei șinei,

$$\epsilon_1 = \epsilon_2 = -\eta + \lambda (t + t_1),$$

$$\epsilon_3 = \epsilon_4 = -\eta + \lambda (t + t_1),$$

$$\epsilon_5 = \epsilon_6 = -\eta + \lambda t.$$

Cu aceste trei sisteme de valori ale lui ϵ , vom calcula deplasările z ale punctelor suspendate. Aplicând relațiunile de la finele § III, obținem lesne valoarea lui n dată de al doilea rând al ecuațiunei (13); tot asemenea și pentru w , și găsim astfel valoarea următoare pentru deplasarea z , a punctului suspendat pe una din roțile dinainte

$$14) Z_1 = -\frac{5}{6} \eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin mt + \frac{5}{6} \eta \cos mt.$$

Această ecuațiune nu este exactă de cât până când roțile celei d'a două osii trec la rândul lor pe *rost*. Din acest moment, trebuie să considerăm al doilea sistem de valori ale lui ϵ , și avem pentru z , A și B fiind constante arbitrare.

$$Z_1 = -\eta + \lambda t_1 - \frac{\lambda \tau}{6} + \lambda t + A \sin mt + B \cos mt$$

Pentru a calcula pe A și B , trebuie să facem, în această ecuațiune și în derivata sa, $t = 0$, dând lui z , și $\frac{dz}{dt}$ valorile lor inițiale, ce se obțin făcând $t = t_1$ în ecuațiunea (14) și în derivata sa. Găsim ast-fel :

$$(14 \text{ bis}) Z_1 = -\frac{7}{6} \eta + \lambda(t+t_1) + \frac{\eta}{3} \cos mt - \frac{\lambda}{m} \sin m(t+t_1) + \frac{5}{6} \eta \cos m(t+t_1)$$

Această ecuațiune e valabilă până la trecerea pe rost a celei d'a treia osii. Din acel moment găsim valoarea lui Z , în același mod ca și mai sus, și avem :

$$(14 \text{ ter}) Z_1 = -\eta + \lambda(t+2t_1) - \frac{\eta}{6} \cos mt + \frac{\eta}{3} \cos m(t+t_1) - \frac{\lambda}{m} \sin m(t+2t_1) + \frac{5}{6} \eta \cos m(t+2t_1)$$

Această ecuațiune e valabilă până la trecerea primei osii pe la extremitatea primei șine; din acest moment aceleași valori ale lui ϵ se reproduc. Avem dar pentru a doua și a treia și pentru următoarele aceleași valori ale lui Z , ca și mai sus, adunate cu un termen care este funcțiune de valorile inițiale ale deplasării și ale iuțelei, dică de valorile lui Z , și $\frac{dz}{dt}$ luate la sfârșitul șinei din *amont*, Acest termen e de forma:

$$\frac{z'_{01}}{m} \sin mt + z_{01} \cos mt$$

După ceea ce precede, deplasările punctelor suspendate sunt continue, cu toată discontinuitatea curbei formate de șine.

Dacă n'am obținut ecuațiunea generală a deplasărilor z , ar fi posibil de stabilit, însă cu ajutorul unor calcule foarte complicate, căci ecuațiunea unei linii poligonale este o serie infinită, tot putem construi curba acestor deplasări cu ajutorul ecuațiunilor ce găsim.

Aceste ecuațiuni arată că deplasările z , depind :

1° de η , denivelarea la rosturile șinelor.

2° de λ și de τ , adică de iuțea și de lungimea șinelor;

3° de t_1 , adică de distanța osiilor,

4° de m , adică de greutatea suspendată și de flexibilitatea arcurilor.

Am stabilit formula oscilațiunilor z_1 a arcurilor d' înainte. Formulele relative la arcurile celor-lalte osii se deduc. N'avem decit să calculăm pe u și să aplicăm formulele:

$$z_3 = z_4 = \frac{u}{6},$$

$$z_5 = z_6 = \frac{u}{3} - z_1.$$

VIII. Legea de periodicitate

Acum vom determina legea de periodicitate a mișcării. Pentru aceasta, să presupunem că la origina timpului valorile inițiale ale lui z_1 și $\frac{dz_1}{dt}$ sunt nule (s'ar putea asemenea presupune că nu atunci o valoare oare care, și raționamentul ce va urma va fi același), și să căutăm după cât timp devin iarăși nule. Valorile inițiale succesive sunt acelea ale lui z_1 și $\frac{dz_1}{dt}$ la trecerea primei osii pe rosturi.

Pentru a avea pe z_1 și $\frac{dz_1}{dt}$ la începutul celei d'a doua șine, trebuie să facem în ecuațiunea (14 ter): $t+2t_1 = \tau$. Vom pune:

$$z_{01} = x, \text{ și } \frac{z'_{01}}{m} = y.$$

Pentru a avea valorile inițiale z_{02} și z'_{02} la începutul celei d'a treia șine, n'avem de cît să adăogăm la valorile precedente, z_{01} și z'_{01} , pe acelea ce obținem făcînd $t = \tau$ în termenul complementar:

$$\frac{z'_{01}}{m} \sin mt + z_{01} \cos mt = y \sin mt + x \cos mt,$$

și în derivata sa. Să punem $m\tau = \alpha$.

Avem:

$$z_{02} = x + y \sin \alpha + x \cos \alpha,$$

$$\frac{z'_{02}}{m} = y + y \cos \alpha - x \sin \alpha.$$

Valorile inițiale z'_{03} și z_{03} , la începutul celei d'a patra șine, se obțin adăogînd lui x și y rezultatele înlocuirii lui t cu τ în termenul complementar:

$$\frac{z'_{02}}{m} \sin mt + z_{02} \cos mt,$$

și în derivata sa.

Însă înlocuind $\frac{z'_{02}}{m}$ și z_{02} prin valorile lor în funcție de x și y , avem:

$$z_{03} = x + (y + y \cos \alpha - x \sin \alpha) \sin \alpha + (x + y \sin \alpha + x \cos \alpha) \sin \alpha,$$

$$z'_{03} = y + (y + y \cos \alpha - x \sin \alpha) \cos \alpha - (x + y \sin \alpha + x \cos \alpha) \sin \alpha.$$

Legea formării valorilor succesive ale lui $\frac{z'_{04}}{m}$, z'_{04} ,

$\frac{z'_{05}}{m}$, z'_{05} , etc., apare evidentă.

Pentru a scrie termenul general vom transforma expresiunile obținute. E lesne de vădut că z_{03} se poate scrie:

$$z_{03} = x(1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha) + y(\sin \alpha + \sin 2\alpha),$$

și $\frac{z'_{03}}{m}$:

$$\frac{z'_{03}}{m} = y(1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha) - x(\sin \alpha + \sin 2\alpha).$$

Obținem asemenea pentru z_{04} și $\frac{z'_{04}}{m}$:

$$z_{04} = x(1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha + \cos 3\alpha) + y(\sin \alpha + \sin 2\alpha + \sin 3\alpha),$$

$$\frac{z'_{04}}{m} = y(1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha + \cos 3\alpha) - x(\sin \alpha + \sin 2\alpha + \sin 3\alpha).$$

Acum termenii generali sunt evidenți:

$$z_{on} = [1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha + \dots + \cos(n-1)\alpha] + y[\sin \alpha + \sin 2\alpha + \dots + \sin(n-1)\alpha],$$

$$\frac{z'_{on}}{m} = y[1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha + \dots + \cos(n-1)\alpha] - x[\sin \alpha + \sin 2\alpha + \dots + \sin(n-1)\alpha].$$

Avem sume de sinusuri și cosinusuri de arce în progresiune aritmetică. Se pot dar simplifica expresiunile de mai sus servindu-ne de formulele cunoscute:

$$S_1 = \sin \alpha + \sin 2\alpha + \sin 3\alpha + \dots + \sin(n-1)\alpha$$

$$= \frac{\sin(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}},$$

$$S_2 = 1 + \cos \alpha + \cos 2\alpha + \dots + \cos(n-1)\alpha$$

$$= \frac{\cos(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}}.$$

Și obținem:

$$z_{on} = x \frac{\cos(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}} + y \frac{\sin(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}}$$

$$= \frac{\sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}} \left[x \cos(n-1)\frac{\alpha}{2} + y \sin(n-1)\frac{\alpha}{2} \right],$$

$$\frac{z'_{on}}{m} = y \frac{\cos(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}} - x \frac{\sin(n-1)\frac{\alpha}{2} \sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}} = \frac{\sin \frac{n\alpha}{2}}{\sin \frac{\alpha}{2}} \left[y \cos(n-1)\frac{\alpha}{2} - x \sin(n-1)\frac{\alpha}{2} \right].$$

E de notat că aceste formule nu sunt valabile de cât dacă $\sin \frac{\alpha}{2}$ este diferit de zero.

În cazul contrariu, examinarea seriei inițiale arată că avem:

$$Z_{on} = nx, \quad \frac{Z_{on}}{m} = ny.$$

Aceste valori cresc deci indefinit cu n , adică cu timpul.

Vom avea, după cum s'a spus mai sus, perioada mișcării, dacă găsim un număr întreg n astfel ca Z_{on} și Z'_{on} să se anuleze în același timp. Se recunoaște îndată că e imposibil de a anula simultan termenii din parenteză. Însă Z_{on} și Z'_{on} va fi nulă dacă facem:

$$\sin \frac{n\alpha}{\pi} = 0$$

sau:

$$(14) \quad \frac{n\alpha}{2} = q\pi,$$

q fiind un număr întreg oarecare.

Am pus mai sus: $\alpha = m\tau = \frac{ml}{V}$, l fiind lungimea șinei și V viteza în metri pe secundă.

Problema periodicității oscilațiilor revine deci la rezolvare în numere întregi a ecuațiunei nedeterminate:

$$\frac{nml}{V} = 2q\pi, \text{ sau: } \frac{\pi}{q} = \frac{2\pi V}{ml}.$$

Pentru a găsi pe n și q , n'avem de cât să convertim cantitatea $\frac{2\pi V}{ml}$ într-o fracțiune nereductibilă, al cărei numărător va fi valoarea lui n . Perioada mișcării este timpul întrebuințat a parcurge n șine și e, prin urmare, egală cu $\frac{nl}{V} = q \frac{2\pi}{m}$, adică egală cu un multiplu întreg al perioadei de oscilațiune proprie a arcurilor.

Se poate rezolva grafic ecuațiunea (15). Nu avem de cât să luăm pe un cerc (fig. 5), plecând din origina O , arcu $\frac{\alpha}{2} = OA$, apoi același arc

Vom avea atunci, dacă
n este numărul laturilor,

Exemple de determinarea perioadei. Să punem:

$$T_m = \frac{2\pi}{m} = \frac{1}{3} \text{ din secundă.}$$
$$\frac{n}{q} = \frac{2\pi V}{ml} = \frac{V}{3l} = \frac{V}{3 \times 5,5} = \frac{V}{16,5}.$$

6^m,2822—12,5664—18,85—25,13—31,41—37,699,
sau în kilometri pe oră :

Pentru o iuțeală de o învîrtitură pe secundă,

$$\frac{n}{q} = \frac{6,2832}{16,5} = 0,3808.$$

Pentru iușeala de două învîrtituri pe secundă,

$$\frac{n}{q} = \frac{2 \times 6,2832}{16,5} = \frac{16}{21};$$

pentru că timpul întrebuințat pentru a percurge o șină s'a micșorat de jumătate, perioada este tot de șapte secunde. Se vede ușor că, pe cât timp numărul învârtiturilor n'are divizor comun cu 21, perioada are aceeași durată sau o durată mai mare, în cazul când numărul de învârtituri este fracționar.

$$\frac{n}{q} = \frac{388}{21} = \frac{8}{7},$$

Pentru o vitesă de trei învârtituri și jumătate, avem :

$$\frac{n}{q} = \frac{3,5 \times 8}{2I} = \frac{4}{3},$$

$$n=4, \text{ și perioadă e de } 1'' \frac{165}{1.000}.$$

Presupunem încă că şinele ar avea 8 metri lungime. Avem, pentru iuţeala de o învîrtitură pe secundă:

$$\frac{n}{q} = \frac{V}{3l} = \frac{6,2832}{24} = 0,2618.$$

Însă: $\frac{6}{23}=0,26807$. Frațiunea nereductibilă $\frac{6}{23}$ nu diferă de $\frac{n}{q}$ de cât cu 0,00093. Deci $n=6$ și perioada este de $V_2'07''\frac{65}{100}$.

Examinarea metoadei grafice ne va conduce
asemenea, la rezultate interesante privitoare la pe-
rioade.

Valorile lui $\frac{2}{\alpha} = \frac{\pi\tau}{2}$, pentru viteze de două, trei, patru, cinci și șase învîrtituri pe secundă sunt:

$$\pi + 56^{\circ}30' - \frac{\pi}{2} + 67^{\circ}30' - \frac{\pi}{2} + 28 - \frac{\pi}{2} + 430 - 79^{\circ}.$$

Luând aceste unghiuri pe un cerc de la origina
O în sensul săgeții (fig. 5) obținem puntele II,
III, IV, V, VI.

Pentru o vitesă absolut oare-care coprinsă între două și șase învîrtituri, punctul reprezentativ al lui $\frac{\alpha}{2}$ se află între punctele II și VI. Reciproc, ori-ce punct situat între II și VI corespunde la o vitesă oare-care. Dar, căutarea numărului de șine ale perioadei revine la înscrierea unui poligon regulat a cărui latură este córdă arcului $\frac{\pi}{2}$. Acest arc putînd să aibă tóte valorile posibile, numărul n de

laturi ale poligonelor înscrise poate varia de la 1 la infinit.

De exemplu $n=1$ pentru $\frac{m\tau}{2}=\pi$, de unde : $V=16^m,5$ ($59^{\text{km}},4$ pe oră). E de observat că, în acest cas, perioada $\frac{2\pi}{m}$ a oscilațiilor proprii ale arcurilor este egală cu perioada $\tau=\frac{1}{V}$ a funcțiunei

ce reprezintă curba formată de cale. Mișcarea nu mai e atunci periodică, ci o funcțiune de timp indefinit crescândă.

Daca, teoreticesce, perioada poate avea o valoare oare-care, în practică, când n este mare, există tot-d'auna sub-perioada aproximativă, și numai acestea sunt interesante de considerat.

(Va urma)

CONTROLOR ELECTRIC PENTRU ACELE LINIILOR FERATE MANEVRATE DE LA DISTANȚĂ

Manevra acelor de la distanță presintă două inconveniente care ar putea să devie o cauză de serioase pericole, dacă nu s'ar lua precauțiuni pentru înlăturarea lor.

Unul dintre acese inconveniente este nesiguranța în care se găsește *acarul* despre poziția ocupată de schimbarea liniei ; în adevăr, este posibil, ca acele să fie dirijate către una sau către alta din două linii, sau chiar ca ele să ocupe o poziție intermediară, fără ca acaru să fie prevenit. Al 2-lea inconvenient provine de la distanța, de la care se efectuează manevra. În adevăr, este periculos ca acarul să opereze această manevră când un tren circulând de la vârful acului s'a angajat pe aparat, în cazul acesta o deraiare este inevitabilă.

Aceste inconveniente se corigează într'un mod foarte convenabil prin diferite combinații de aparate mecanice precum : *facing-point-lock*, de D-nii *Saxby* și *Farmer*, *ruleta* de sistem *Siemens*, apa-

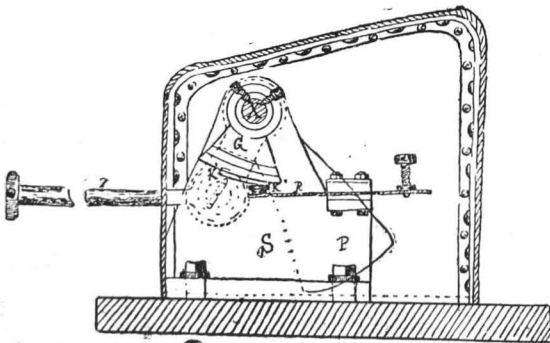
ratele lui *Williams* și *Büssing* și înfine aparatul sistem *Hohenegger*.

Electricitatea, care tinde astă-dî să se generalizeze în exploatația căilor ferate, se poate aplica și pentru controlarea acelor manevrate de la distanță. Controlorul sistem *Chaperon*, se compune dintr'un sector isolant (G) purtând o piesă metalică (K'K'') (fig. 1) de care se freacă simultan două resorturi (R), în comunicație unul cu pământu, iar altul cu o pilă-electrică și cu soneria. În stare de repaos, cele două resorturi nu ating piesa metalică, și prin urmare circuitul este deschis iar când raiul mobil este aplicat de raiul fix, cu alte cuvinte, când schimbarea liniei s'a efectuat, raiul mobil împinge o tige (T) care transmite mișcarea sa prin ajutorul unei manivele, asupra arborelui horizontal (X) care conține piesa (G), și cu modul acesta circuitul va fi închis, iar soneria va funcționa anunțând că schimbarea liniei este bine făcută.

Când acul este readus în poziția sa primitivă, o greutate (P) fixată de arborele (X) 'l face să se 'nvârtască în sens invers, și circuitul este întrerupt.

Controlorul *Lartigue* consistă într'o cutie de ebonită care se învârteste împrejurul unei axe horizontale, și care este împărțită în două compartimente comunicând printr'un mic orificiu (fig. 2), a se vedea în pag. alăturată.

În compartimentu (A) opus axei de rotațiune există două fire de platină terminând un circuit electric care conține o sonerie, cutia de ebonită conține mercur. Când aparatul este horizontal,

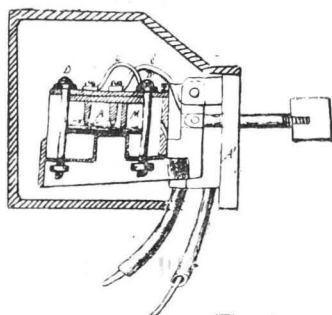


(Fig. 1).

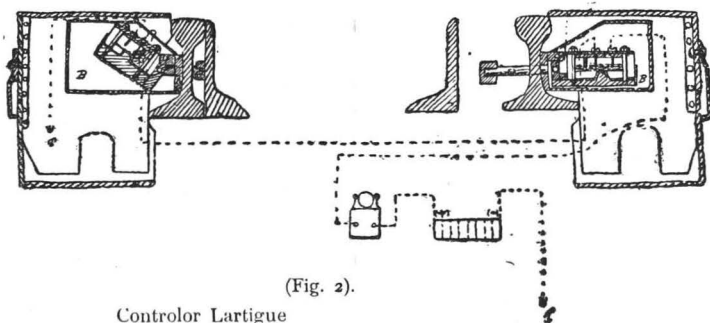
Controlor sistem Chaperon.

mercurul moare cele două fire de platină și cu modul acesta circuitul este închis, și soneria funcționează; dacă cutia se înclină, mercurul trece în mare parte în camera (M) vecină axei de rotațiune,

schimbarea liniei este bine făcută; dacă însă dintr'o cauză oare-care cele două ace vor ocupa o poziție intermediară, cele două cutii vor fi horizontale, și va produce un sunet continuu, sau dacă



(Fig. 2).
Secție transversală a unei cutii.



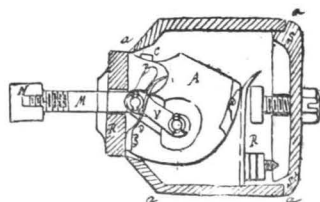
(Fig. 2).
Controlor Lartigue

Vedere generală în secție transversală a aparatului după ce s'a efectuat manevra.

și părăsește un fir de platină, prin urmare circuitul este întrerupt, însă după cum orificiu de comunicație este destul de mic, mercurul întrebuițează un timp oare-care pentru a se scurge, și prin urmare soneria se va auzi într'un timp scurt. De ordinar se dispun două aparate identice de fie-care parte a liniei, la exteriorul celor două raiuri; aceste raiuri sunt traversate fie-care de o tige horizontală care împinge cutia de ebonită și o face să ocupe o poziție înclinată, atunci când acul s'a aplicat pe raiul fix; cele două aparate sunt așezate în serie pe același circuit-electric. Așa dar, când acele ocupă exact una din pozițiile extreme, cu alte cuvinte când un ac este în contact cu raiul corespunzător, cutia așezată în această parte se va inclina și prin urmare întrerupe circuitul, dacă trecem la poziția a 2, prima cutie devine horizontală, iar a 2-a se înclină, circuitul va fi, așa dar din nou întrerupt, însă între aceste două poziții, circuitul va fi închis un timp foarte scurt, din cauza greutatei cu care se scurge mercurul, soneria va suna în acest timp, și va anunța că

nu se produce nici un sunet, acarul va fi prevenit că există o derangare într'un organ oare-care; din cele expuse mai sus se vede dar, că mercurul joacă rol de întreruptor electric. Când un post comandă mai multe ace, se poate avea o singură sonerie, cu condiție ca fie-care circuit să conțină un galvanometru, care să indice, care este acul care a produs sunet.

Compania de Nord din Franța, întrebuițează un aparat, format de un sector (A) mobil împrejurul unei axe (B) (fig. 3) și fixat de visa (C), un



(Fig. 3).

Controlor de ace al companiei căilor ferate de Nord din Franța. resort foarte energetic (D) menține sectorul în poziția indicată pe figură, adică în contact cu piesa

de care se freacă (R); în (V) este articulat pe sector o tige (M) în bronz care traversează eclisa (R) și inima raiului. Eclisa (R) care poartă învelișul în fonta (a a), este fixată în partea exterioară a raiului, așa în cât tigea (M) să fie puțin mai ridicată între contra-raiu și lama acului.

Când lama acului se aplică pe raiul fix, împinge această tige și sectorul se ridică, iar când lama este depărtată, sectorul devine în poziția sa primitivă prin propria sa greutate și prin acțiunea resortului (D).

Controlarele așezate în cele două părți ale aceluiași ac, sunt intercalate în serie într'un circuit, care va fi închis când cele două sectoare (A) sunt în contact cu (R), după cum indică figura.

În stare normală lama acului, este tot-d'auna aplicată contra raiului fix, iar cea-l-altă este depărtată; circuitul va fi așa dar tot-d'auna deschis, însă în trecerile de la o poziție la alta, cele două lame se găsesc depărtate de o dată într'un moment dat, în cazul acesta circuitul se închide și soneria funcționează.

Când un același post comandă mai multe ace, este suficient de a întrebuița o singură sonerie, cu condiție de a se stabili atâtea derivații câte ace există, și pe fie-care derivație să se intercaleze o busolă numerotată, când se manevrează un ac, soneria funcționează, și busola corespunzătoare trebuie să devieze.

G. H. Vartanovici

Inginer de Arte și Manufacturi

STUDIU ASUPRA UNOR ERORI DE NIVELMENT

În operațiunile de nivelment erorile pot proveni din 2 cauze:

1-a. Din defectuositatea nivelului și 2. Din defectuositatea ținerii mirei.

Erorile provenite din nivel se pot corectifica ușor cu ajutorul instrucțiunilor, ce se găsesc în toate tratatele de topografie.

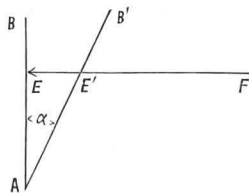
Însă despre erorile provenite din defectuositatea mirei, n'am văzut nimic în tratatele obicinuite de topografie (cel puțin câte cunosc). Despre aceste erori ne vom ocupa în cele ce urmează, precum și despre metoda de a le înlătura.

Unele mire au în adevăr fir cu plumb sau bulă de aer fixate de iele, cu ajutorul cărora purtătorul mirei poate ține mira verticală. Dar influența vântului, a tremurăturii mâinii, în fine neputința de a se ține mira verticală perfect și reaua credință a purtătorului mirei face pe mulți operatori să recurgă la următorul metod:

Purtătorul mirei mișcă mira spre nivel și în sensul opus în jurul punctului de rază al mirei pe picet, atunci operatorul citește cota cea mai mică dintre acelea, care cad în dreptul firelor lunetei. Această cotă ar fi în adevăr cea reală, când mira n'ar avea grosime, sau când ar avea piciorul, cu care rază pe picet, tăiat în biseau cu

vîrfurile în planul citirelor de pe miră (fig. 1). Dar mirele au la picior o grosime de 0.03—0.04 în sensul razei vizuale a lunetei. De aci rezultă o greșală simțitoare în citirea cotelor după metoda sus zisă. Pentru cotele mici, chiar metoda sus zisă fără nici o corecțiune dă aproape obicinuitele erori mai mari ca ținerea mirei verticale prin procedurile obicinuite.

(Fig. 1).



(Fig. 2).

Fie AB o miră care din cauza neținerii perfect verticale ar lua poziția AB', EF raza vizuală de la nivel. Eroarea ce facem, citind pe miră cota AE' în loc de AE, ie:

$AE' - AE = \sqrt{AE^2 + EE'^2} - AE = \sqrt{a^2 + b^2} - a$,
însemnând cu a cota reală și cu b deplasarea EE'.

Erora se poate pune sub forma:

$$a \sqrt{1 + \left(\frac{b}{a}\right)^2} - a = a \sqrt{1 + \operatorname{tg}^2 \alpha} - a,$$

însemnând cu $\operatorname{tg} \alpha$ tangenta unghiului ce fac cele 2 poziții ale mirei. Eroarea după cum se vede crește când a și $\operatorname{tg} \alpha$ cresc.

În practică una din valorile destul de dese ale lui $\text{tg}\alpha$ ie 0.05 și luând precauțiuni mari de exactitate de abia putem ajunge la:

$$\text{tg}\alpha = 0.02 \text{ și } 0.01,$$

necontînd influențele flexiunei mirei cari ajung a deveni mari pentru părțile superioare ale ei: curbură ce în mira face să se lungească partea mirei între picior și raza vizuală.

Expresiunea de mai sus dă pentru $\text{tg}\alpha = 0.05$ următoarea eroare:

$$0.0012 a$$

și pentru $a = 4.00$, $0^m.005$ și pentru $(1') a < 0.85$, eroarea e mai mică ca $0^m.001$.

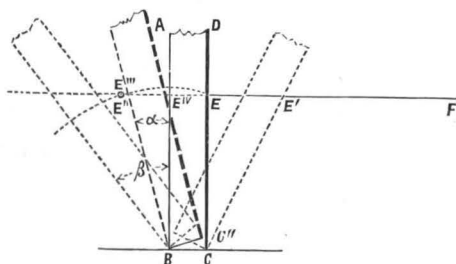
Pentru $\text{tg}\alpha = 0.02$ și $\text{tg}\alpha = 0.01$ găsim pentru eroare respectiv :

$$0.0002 a \text{ și } 0.00005 a.$$

Numai prima din aceste valori ajunge a fi de $1^m/m$ pentru $a = 4^m$. În ori-ce cas sistemul de a ține mira vertical la citire, are inconvenientul (neglijând influențele flexiunei mirei cari se pot anula făcând mira rigidă, nu atât de lungă și nelucrând pe vînt cu mira întreagă) de a da erori cu atât mai mari cu cât cotele citite sunt mai mari, pe lângă că operatorul n'are nici un control asupra purtătorului mirei.

Pentru ca operatorul să aibă control sigur asupra purtătorului mirei și pentru ca să nu facă erori e bine să întrebuițeze sistemul mișcării mirei—mira fiind așezată pe un pichet cu capul tăiat orizontal—însă să facă citirilor corecțiunile, ce se vor vedea mai în urmă.

Fie ABCD partea despre pămînt a unei mire în poziția verticală și BC' piciorul mirei, răzămînd pe o suprafață orizontală (capul unui pichet); fie EF raza vizuală orizontală determinată de ochea-nul nivelului.



(Fig. 3).

$EC = a$ va fi cota exactă ce s'ar citi când mira ar fi perfect verticală.

Să presupunem că, întrebuițînd procedeul sus zis, facem să se miște mira în jurul piciorului.

Dacă presupunem că mișcarea se face spre nivel, mira se va învîrți în jurul punctului C, luând poziția CE', cota citită va fi CE', mai mare ca cea reală CE. Dacă mișcăm mira înapoi, ia se învîrtește în jurul punctului B, punctul E va descrie arcul EE'', iar cota CE o vom mai citi odată, când punctul E va ajunge în E'''. *Între pozițiile mirei E și E''' cotele ce se vor citi pe miră vor fi mai mici ca cea reală.*

Cota cea mai mică pe miră se va citi atunci când dreapta ce unește punctul B cu E^{IV} [punctul de intersecție al feței mirei despre nivel (EC) cu raza EF] va fi perpendiculară pe raza vizuală; aceasta e poziția BE^{IV}. În ori-ce altă poziție a mirei în rotația ei, punctul E^{IV} va fi sub raza vizuală, deci vom citi pe miră o cotă mai mare în ori-ce altă poziție.

Prin urmare prin procedeul sus zis în loc de cota reală a se citește cota:

$$C'E^{IV} = \sqrt{a^2 - C'B^2}.$$

Insemnăne $C'B = b$, eroarea ce facem e:

$$\Sigma = a - \sqrt{a^2 - b^2}. \quad (1)$$

Din formula (1) se vede că, când $b = 0$, adică când piciorul mirei e tăiat în biseau eroarea e nulă, ceea-ce se vedea și a priori. Tot din (1) se vede că eroarea e cu atât mai mare.

Dacă punem pentru b una din valorile cele mai mari $0^m.04$, pentru a vedea variațiunile lui Σ cu a , să luăm derivata lui Σ în raport cu a .

$$\frac{d\Sigma}{da} = 1 - \frac{a}{\sqrt{a^2 - b^2}}$$

Se vede că derivata ie negativă pentru $a > 0$, deci Σ crește nînd a descrește, și maximul lui Σ ie dat de valoarea minimă a lui a .

Valorile lui a de la 0 la b înlocuite în espresia lui Σ dau pentru Σ valori imaginare. Prin urmare valoarea cea mai mică admisibilă a lui a , când se caută a se citi cota cea mai mică prin mișcarea mirei, ie b ; pentru această valoare a lui a .

$$(2) \Sigma = a - b = 0^m.04$$

Fie α unghiul poziției verticale a mirei cu aceea, în care se citește cota minimă; iel ie dat de relația

$$\sin \alpha = \frac{b}{a}$$

Valoarea lui $\sin \alpha$ deci a lui α crește cu cât se micșorează a .

Când $a = b$, $\sin \alpha = 1$, $\alpha = 90^\circ$, deci mira ia poziția orizontală.

Observăm însă că atunci când purtătorul mișcă mira, iel în general nu o poate mișca mai mult de cât cu unghiul β (unghiul poziției verticale a mirei cu or care altă poziție) dat de relația

$$\sin \beta = \frac{1}{3}$$

Cotele, ce se vor putea citi pe miră prin înclinarea iei de la 0 la arc $\sin \frac{1}{3}$ vor fi de la cea mai mare cotă de pe miră până la a dat de relația: $\sin \alpha = \sin \beta = \frac{1}{3} = \frac{b}{a}$, adică $a = 3b = 0.12$ pentru $b = 0.04$.

De ordinar nici nu se citește mai puțin pe miră și prin urmare ceterile ordinare de cote minime se pot face între limitele, în cari se mișcă de ordinar mira.

Pentru cote mai mici de 0.12 se va ceti ca cotă minimă, cota de pe miră corespundență unghiului dat de

$$\sin \alpha = \frac{1}{3}$$

care însă nu ie cota minimă, cu toate că ie cota cea mai mică d'entre cotele citite pe miră în timpul mișcării.

Corecțiunile, ce trebuiesc făcute citirilor prin metoda sus zisă, sunt positive și aș ca valoare maximă grosimea mirei b conform egalității (2); dar, cum cotele sunt de ordinar mai mari ca 0.12 corecțiunea maximă ie dată de (1) pentru $a = 0.12$ și $\frac{a}{b} = \frac{1}{3}$

$$e = a \left[1 - \sqrt{1 - \left(\frac{b}{a}\right)^2} \right] < 0^m.007$$

Pentru a face corectura necesară în fie-care cas n'avem de cât a face calculele date de (1).

Insă putem face corecțiunea mai simplu, simplificând termenul de corecție, după ce vom constata că această valoare a termenului de corecție ie dată cu o eroare mai mică ca $0^m.001$ sau $0^m.0005$.

Pentru aceasta să dezvoltăm în serie expresia citirei minime:

$$\sqrt{a^2 - b^2} = a \left[1 - \left(\frac{b}{a}\right)^2 \right]^{\frac{1}{2}} = a \left[1 - \frac{1}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2 - \frac{1}{8} \left(\frac{b}{a}\right)^4 - \frac{1}{16} \left(\frac{b}{a}\right)^6 \right]$$

Să luăm ca termen de corecție

$$(2) \frac{a}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2 \left[1 + \frac{1}{4} \left(\frac{b}{a}\right)^2 + \frac{1}{16} \left(\frac{b}{a}\right)^4 \right]$$

Eroarea ce o facem ie:

$$a \left(\frac{b}{a}\right)^8 \left[\frac{1}{25} + \frac{1}{36} \left(\frac{b}{a}\right)^2 + \dots \right] - \frac{a}{31} \left(\frac{b}{a}\right)^6$$

a cărei valoare coprinsă între următoarele expresii:

$$(3) - \frac{a}{32} \left(\frac{b}{a}\right)^6 + a \left(\frac{b}{a}\right)^8 \left[1 + \left(\frac{b}{a}\right)^2 + \left(\frac{b}{a}\right)^4 + \dots \right]$$

$$- \left[-\frac{1}{32} \left(\frac{b}{a}\right)^6 + \left(\frac{b}{a}\right)^8 \frac{1}{1 - \left(\frac{b}{a}\right)^2} \right] a$$

și (4) $-\frac{a}{32} \left(\frac{b}{a}\right)^6 + \frac{a}{25} \left(\frac{b}{a}\right)^8 \left[1 + \left(\frac{1}{2}\right) \left(\frac{b}{a}\right)^2 + \frac{1}{4} \left(\frac{b}{a}\right)^4 + \dots \right] - \left[-\frac{1}{32} \left(\frac{b}{a}\right)^6 + \frac{1}{25} \left(\frac{b}{a}\right)^8 \frac{1}{1 - \frac{1}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2} \right] a$

Pentru a vedea, pentru diferitele valori de b date de $0 < \frac{b}{a} < 1$, care din expresiile (3) și (4) e mai mare în valoare absolută observăm că: Expresia (3) e pozitivă când $\frac{b}{a} > \sqrt{\frac{1}{33}}$ și negativă când $\frac{b}{a} < \sqrt{\frac{1}{33}}$.

Expresia (4) e pozitivă când $\frac{b}{a} > \sqrt{\frac{50}{89}}$ și negativă când $\frac{b}{a} < \sqrt{\frac{50}{89}}$.

Expresia (3) e mai mare în valoare relativă ca (4) când $\frac{b}{a} < 1$.

Expresia (3) e mai mare în valoare relativă ca (4) schimbată de semn când $1 > \frac{b}{a} > \sqrt{\frac{52}{914}}$; și mai mică ca (4) când $\frac{b}{a} < \sqrt{\frac{52}{914}}$.

Cu ajutorul acestora putem întocmi următorul tablou, în care $\mathcal{M}_1$ represintă valorea absolută a expresiei (3) și $\mathcal{M}_2$ pe a expresiei (4).

$\frac{b}{a}$	Semnul $\mathcal{M}_1$ $\mathcal{M}_2$	Relații de mărire între $\mathcal{M}_1$ și $\mathcal{M}_2$	Din tablou rezultă că pentru trebuinț. noastre adecă când
0	— —	$\mathcal{M}_1 < \mathcal{M}_2$	$0 < \frac{b}{a} < \frac{1}{3}$
$\sqrt{\frac{1}{33}}$	— —	$\mathcal{M}_1 < \mathcal{M}_2$	limita superioară a erori e dată de expresia (4)
$\sqrt{\frac{52}{914}}$	+ —	$\mathcal{M}_1 < \mathcal{M}_2$	când $\frac{b}{a}$ variază între 0
$\sqrt{\frac{50}{89}}$	+ —	$\mathcal{M}_1 > \mathcal{M}_2$	și $\sqrt{\frac{55}{964}}$ sau aproxima-
1	+ +	$\mathcal{M}_1 > \mathcal{M}_2$	tiv $\frac{1}{4}$; iar când $\frac{b}{a}$ crește

de la $\frac{1}{4}$ la $\frac{1}{3}$. Această limită e dată de (3).

Se vede bine că expresia (4) schimbată de semn,

în intervalul când $\frac{b}{a}$ crește de la 0 la $\frac{1}{4}$, crește cu $\frac{b}{a}$; valoarea cea mai mare va avea-o deci pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{4}$, pentru care

$$(5) \varepsilon < a \times 0.00005$$

Însă pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{4}$ și $b = 0.04$, $a = 0.16$ și înlocuind în (5) a cu 0.16 avem:

$$\varepsilon < 0.00001$$

și eroarea e prin exces.

De asemenea se vede bine că expresia (3) crește cu $\frac{b}{a}$ coprinsă între $\frac{1}{4}$ și $\frac{1}{3}$, deci valoarea cea mai mare expresia (3) va avea-o pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{3}$, pentru care:

$$(6) \varepsilon < a \times 0.00014$$

Însă pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{3}$ și $b = 0.04$, $a = 0.12$.

Înlocuind în (6) a cu 0.12, avem eroarea prin diferență

$$\varepsilon < 0.00002$$

Din cele de mai sus se vede că erorile ε sunt admisibile.

Termenul de corecțiune ce trebuie adăugat la o citire pe miră pentru ca să avem cota exactă e

$$(7) \frac{a}{2} \left(\frac{b}{a} \right)^2 \frac{1}{\frac{1}{4} \left(\frac{b}{a} \right)^2 - 1}$$

Factorul $\frac{1}{\frac{1}{4} \left(\frac{b}{a} \right)^2 - 1}$ crește cu $\frac{b}{a}$ pentru valo-

rile lui $\frac{b}{a}$ coprinsă între 0 și $\frac{1}{3}$, valoarea lui cea mai mare pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{3}$ va fi 1.025, iar pentru $\frac{b}{a} = 0$, e 1; de asemenea crește cu $\frac{b}{a}$ și factorul $\frac{9}{2} \left(\frac{b}{a} \right)^2$.

Valoarea cea mai mare a erori când luăm în loc de expresia (7), $\frac{a}{2} = \left(\frac{b}{a} \right)^2$ ie

$$\frac{b}{2} \times \frac{1}{3} \times 0.026$$

și pentru $b = 0.04$ avem că

$$\varepsilon' < 0.00002$$

Pentru a face mai lesnicioasă calcularea termenului de corecție îl vom pune sub forma

$$\frac{1}{2} \frac{b^2}{\sqrt{a^2 - b^2}}$$

$\sqrt{a^2 - b^2}$ fiind citirea directă minimă făcută pe miră.

Pentru a găsi eroarea ce facem prin acest fapt, punem termenul de corecție sub forma

$$(8) \frac{1}{2} \frac{b^2}{a} \frac{1}{\sqrt{1 - \left(\frac{b}{a} \right)^2}}$$

Factorul $\frac{1}{\sqrt{1 - \left(\frac{b}{a} \right)^2}}$ crește de la 1 la 1.061 când

$\frac{b}{a}$ crește de la 0 la $\frac{1}{3}$.

Eroarea cea mai mare din această cauză e pentru $\frac{b}{a} = \frac{1}{3}$. Ast-fel pentru $b = 0.04$ avem eroarea prin diferență.

$$\varepsilon'' < 0.061 \times \frac{b^2}{2a} = 0.00041.$$

Eroarea totală maximă prin eiferență e:

$$E = \varepsilon + \varepsilon' + \varepsilon'' = 0.00002 + 0.00002 + 0.00041 < 0.0007,$$

când luăm ca termen de corecție $\frac{1}{2} \frac{b^2}{\sqrt{a^2 - b^2}}$.

Putem înjumătăți eroarea $\Sigma' + \Sigma''$, luând ca termen de corecție:

$$(9) \frac{1.013 \times 1.03}{2} \frac{b^2}{\sqrt{a^2 - b^2}} = 1.0334 \frac{b^2}{\sqrt{a^2 - b^2}}$$

Ast-fel că în acest c s eroarea:

$$E < 0.00002 + 0.0001 + 0.00021 < 0.00035.$$

Coefficientul 1.013×1.03 e produsul mediilor valorilor extreme ale factorilor II din expresiunile (7) și (8).

Pentru a face corecțiunile lesnicioase în metri, știind că eroarea cea mai mare e 0.007, vom împărți miră în 8 diviziuni cuprinse între valorile lui a date de relațiile:

$$(10) \frac{k}{c} = 0.0005, \frac{k}{c} = 0.0015, \frac{k}{c} = 0.0025, \dots, \frac{k}{c} = 0.0065,$$

însemnând cu $\frac{k}{c}$ termenul de corecție, k fiind

constant pentru o miră și egal cu $1.0434 \frac{b^2}{2}$

sau $\frac{b^2}{2}$, după eroarea cu care ne mulțămim, iar c citirea minimă.

Să avem de ex. pentru o miră.

$$k = \frac{b^2}{2} = \frac{0.04^2}{2} = 0.0008.$$

Cotele de pe miră ce limitează divisiunile mirei, date de (10) sunt 1.60, 0.533, 0.320, 0.229, 0.178,

0.145, 0.123, în intervalul cărora vom adăogi citirilor minime făcute pe miră respectiv 0.001, 0.002, 0.007.

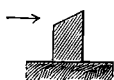
Din cele de mai sus se vede că eroarea provenită din micșorarea mirei ajunge a deveni însemnată.

Mulți operatori crezând că influența acestei erori e negligeabilă, practică sistemul mișcării mirei, citind cota minimă, fără a face însă nici o corecțiune citirilor. Aceasta însă dă loc la erori considerabile cum vedem.

Observația I. Rezultatele de mai sus sunt aplicabile la toate mirele de grosime mai mică ca de 0.04.

Observația II. Pentru mirele compuse din mai multe bucăți, în cari bucățile superioare ies din mijlocul bucăților inferioare, în calculele de mai sus în loc de grosimea b a părții superioare a mirei vom lua distanța între fața anterioară a bucății superioare a mirei (cu cifrele) și fața posterioară a părții inferioare (sau mai bine șarniera A în jurul căreia se face mișcarea mirei înapoi).

Observația III. Corecțiile (10) se pot aplica și în cazul când pichetul are suprafața superioară înclinată cu fața spre nivel.



(Fig. 4).

Observația IV. Când pichetul are grosime mai mică ca mira se va lua pentru b distanța între fața anterioară a mirei și șarniera A (fața posterioară a pichetului).

Observația V. Nici o formă particulară a feței superioare a pichetului nu poate înlătura greșala ce se face prin metoda mișcării mirei, fie acea formă o suprafață curbă, fie un vîrf.

Observația VI. Pentru a putea face bune înecțiile de mai sus suprafața superioară a pichetului trebuie să fie orizontală și mai mare ca grosimea mirei sau ca observația III; căci atunci se știe anume greșeala ce se face prin mișcarea mirei.

Concluziune. Pentru nivelmente lungi la cari erorile cumulate ar da o eroare foarte mare sau pentru nivelmente de precizie, fiind dat că nu se poate ține mira perfect verticală vom întrebuița următoarele metode pentru a anula erorile de citiri pe miră:

1^o Când suntem în cazul «observației VI și când mira are planul pe cari sunt scrise cifrele perfect plan, așa că am vrea ca din citiri să nu avem eroare aproape de loc vom întrebuița sistemul

mișcării mirei și corecțiunea o vom face cu termenul de corecție (1) în care vom înlocui pe a în funcțiune de $\sqrt{a^2 - b^2}$.

Pentru a înlătura cu totul eroarea alt mijloc ar fi de a se avea la piciorul mirei o parte tăiată în biseau conform celor făcute la început și al cărei vîrf să se poată așeza la o distanță fixă de diviziunile mirei spre a înlătura ast-fel influența tărierii vîrfului, care ar putea da erori.

2^o Când ne mulțămim cu o eroare de 0^m.0005 din miră, întrebuițăm metoda mișcării mirei cu corecțiunea (9) când suntem în cazul observației VI.

3^o Când ne mulțămim cu o eroare mai mică de 0.001, ceea ce e cazul general în lucrările de inginerie, mai ales că citirile, făcându-se pe mire porlante, cel mai bun operator nu poate percepe nici 0.001 cu exactitate.

În acest cas, pichetul poate avea forma din observația VI sau or-care. Citirile se vor face în modul următor:

Pentru cotele mai mici ca 0.85 întrebuițăm sistemul ținerii verticale a mirei (negreșit presupunând că purtătorul mirei e destul de abil și de bună credință pentru a nu da mirei o înclinare mai mare ca 0.05).

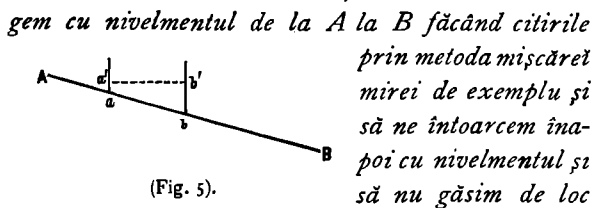
Pentru cotele mai mari ca 0.85 vom citi cota minimă în timpul mișcării mirei în secul razei vizuale.

Citirile ast-fel făcute nu se vor corecta de loc conform relației (1) și (10).

Acest mod de a citi cotele e indispensabil, căci dacă am presupune că am face un nivelment lung pe un teren accidental și înclinat în același sens așa că din cele două citiri ce se face cu nivelul când se trece de la o stație la alta, una să fie mică și alta mare; întrebuițând unul din sistemele în us (de a ține pe miră tot-d'auna verticală, sau de a o mișca tot-d'auna) am face la fiecare schimbare de stație o greșală de 0^m.007 aproximativ, în acelaș sens ceea ce ar da a presupuind de exemplu schimbările de stație la 100^m la 50^{km} o eroare de 3^m.50.

De ordinar nivelmentele făcute pe o distanță lungă se verifică prin găsirea aceleiași cote presupune la pichetul de plecare întorcându-ne înapoi cu nivelmentul.

Vom arăta însă că se poate întâmpla să mer-



eroare cu toate că există.

În adevăr fie a și b 2 poziții ale mirei în operația de nivelment de la A la B.

Prin eroarea ce facem în citirea cotei ac și prin faptul că cota bb' e exactă, cota ce vom găsi pentru punctul b va fi mai mică ca cea reală. Făcând toate nivelmentele parțiale până la B eroarea se vor aduna și cota găsită pentru punctul B va fi mai mică ca cea reală de ex. cu 3.50.

Să facem nivelmentul pornind de la A la B;

să presupunem că nivelul se află în aceleași poziții și schimbările de stație le facem în aceleași puncte. În poziția $a'b'$ a razei vizuale și a, b a mirelor pe cele 2 puncte pe cari se schimbă stația; cetind cota bb' reală și aa' mai mică ca cea reală cu 0.007, cota ce vom găsi pentru a va fi mai mare ca cea reală cu 0.007.

Așa dar când ne întoarcem cu nivelmentul înapoi facem aceleași greșeli însă în sens contrar, astfel că găsim pentru punctul primitiv de plecare cota de la care am plecat. Deci operatorul va crede că n'a făcut nici o eroare, cu toate că în realitate eroarea e de 3^m.50, fără să bage de seamă.

Inginer, Alexandrini.

CAILE FERATE ROMANE

PUBLICAȚIUNI

Se dă în întreprindere executarea terasamentelor, balastărei, unei căi de garagiu înfundată, unui șopron de de cereaie închis și unui cheu descoperit cu rampă în halta Secueni.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru sporiri în halta Secueni la licitația din 16 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 16 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de lei 520 la casa centrală a Direcției Generale la București depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere lucrările de vâpsitorie și tinerie în Divisia 3-a pe liniile Giurgiu-București, Ploesci-Predeai, București-Fetești, Calărași-Slobozia, Buda-Slănic și Câmpina-Doltana.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru vâpsitorii și tinichegerii în Divisia 3-a, licitația din 15 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 15 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 3500 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura a 9000 tone piatră vanrocă și zidărie, și 7000 tone piatră sfărâmată extrasă din cariera de la 379+800 linia T-Severin-Vêrciorova.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru furnitura de piatră de Vêrciorova licitația din 1 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 1 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1475 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele

vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere construirea clădirii de călători din stația Potcoava, mărirea curții, facerea unui șanț, a unui canal, și mutarea magaziei existente.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic : Oferta pentru construirea clădirii de călători din Potcoava, licitația din 15 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 15 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2000 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere construirea unei magazii de mărfuri, a unui cheu de încărcare infundat a unui pod bascut de 20 tone sistem Falcot, a executării terasamentelor platformei magazii a digului și a drumurilor de acces precum și împetruirea lor, și construcția unui canton dublu la kilometrul 101+108 în stația Vintileanca din divisia a 4-a.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic : Oferta pentru sporiri în stația Vintileanca divisia a 4-a, licitația din 19 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 19 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 3000 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Oferte

tele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere lucrările de alimentare în stația Bibesci linia Filași-Târgu-Jiu.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic : Oferta pentru lucrările de alimentare din stația Bibesci, licitația din 22 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, serviciul P, până în ziua de 22 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1800 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere furnitura de 7000 metri cubi pietriș ciuruit din matca râului Argeș.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P, cu adăogire pe plic : Oferta pentru pietriș din râul Argeș la licitația din 15 Aprilie 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P, până în ziua de 15 Aprilie 1897 stil nou orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra-oferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 1000 lei la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.



UN PLAGIAT

În buletinul societăți noastre No. 10 din Octombrie 1896 s'a publicat un articol intitulat:

Procedeu grafic pentru calculul, repartizarea și estimățiunea lucrărilor de terasamente

DE

AL. MARTHINEANU

Inginer cu diplomă al școalei politehnice din Berlin.

(Charlottenburg)

Din citirea întregului articol, precum și din modul prezentării lui atât în buletin, cât și broșura tipărită aparte, reiese că această lucrare prezentată de D-nu Marthineanu ar fi o lucrare originală. De altminteri D-nu Marthineanu termină articolul D-sale cu aceste cuvinte.

«Cu aceasta s'a terminat cele ce voiam să aducem la cunoștința colegilor în practică, dorind ca mica noastră lucrare să le fie oare-care folos».

Întreaga lucrare însă e traducțiunea cuvint cu cuvint, din limba Germană în limba Română, a broșurei publicată de D-nul A. Goering (Profesor la școala politehnică din Berlin) sub titlul de:]

Massenermittlung, Massenvertheilung und Transport kosten der Erdarbeiten

Editura Ernst & Korn

1890

Figurile sunt copia fidelă a celor din broșură cu deosebire că au pretențiunea de a fi exacte, de oare-ce din uvrul original s'a omis a se traduce numai frasa următoare:

«Die Klein gezeichneten Abbildungen dürfen hier im Holzschnitt selbstverständlich keinen Anspruch auf Genauigkeit erheben, (pag. 6).

Observăm însă și o parte originală, în traducerea D-lui *Marthineanu*, anume echivalența unui pfenig cu un ban deci a francului cu marca.

În notița D-sale de la pag. 349, traducțiune a notiței din *Goering* pag. 29, D-nu *Marthineanu* se îndură să lase originalitatea câtor-va rânduri numai, D lui *Goering* rânduri publicate în *Hütte*, și peste cari ar fi putut da mai cu înlesnire or-ce inginer traducând cuvântul *Verfasser* (autorul) prin *Goering*.

Înceem dar și noi D-le Redactor cu frasa D-lui *Marthineanu*, frasă luată și ea de alt-fel din prefața broșurei citate.

«Cu aceasta s'a terminat cele ce voiam să aducem la cunoștința colegilor în practică, dorind ca mica noastră scrisoare să fie de oare-care folos».

Mai mulți Ingineri.

BIBLIOGRAFIE

A apărut și se află de vânzare la d-l inginer Ion Ionescu, 19, Str. Călușei, *Ordonanța relativă la calculul, inspecțiunea și încercarea Podurilor și șarpantelor metalice de pe liniile ferate Elve-*

țiene; broșură de 24 pagini, necesară ori-cărui inginer sau specialist, doritor de a se ține în curent cu progresul.

E R A T A

În numerele 1 și 2 din eróre s'a scris că articolul «Îmbunătățirea Porților de fer urmare) este extras de Al. Proca (a vedea No. 9 și 10 unde articolul a apărut fără nume de autor).

Articolul e rezumat de d-l X, ne membru al Societății și din o regretabilă confusiune, tipograful a avut manuscrisul nerevădūt; Cititorul pōte consulta cu folos cartea originală apărută în 1896 la Budapesta în limbile: germană, franceză și ungară (L'Amélioration des Portes de fer et des autres Cataractes du Bas-Danube par Béla de Gonda).

Buletinul No. 2 din Februarie 1897

La pag.	54,	colóna	2,	rëndul	2,	cetiți	pe lungimea	în loc	de lungimea
»	»	54,	»	2,	»	32,	» Vehiculei	»	» Vetriculei
«	»	55,	»	1,	»	30,	» încastrată	»	» încarcată
«	»	55,	»	2,	»	22,	» încastrat	»	» încărcat
«	»	55,	»	2,	»	27,	» se sporesce	»	» se adaogă
«	«	56,	»	1,	»	8,	» a traverselor din vecinătatea încheeturilor, cât și a capetelor și nelor din vecinătatea încheeturilor.	»	» { a traverselor cât și a capetelor și nelor din vecinătatea încheeturilor.
»	»	56,	»	1,	»	25,	» șase	»	» șease
»	»	56,	»	1,	»	25,	» strict	»	» stricat
»	»	56,	»	1,	»	30,	» tang	»	» taig
»	»	56,	»	1,	»	29,	» oscilatore	»	» oștilatore
»	»	56,	»	1,	»	32,	» tg $\propto$ a	»	» tg $\wedge$ a
»	»	56,	»	2,	»	37,	» explică	»	» aplică
»	»	56,	»	2,	»	5,	» Șini de 5 metri; șini de 10 ^m	»	» liniți de 5 și 10 ^m
»	»	57,	»	1,	»	8,	» Curend	»	» Curent
»	»	57,	»	1,	»	9,	» cel	»	» ce
»	»	57,	»	1,	»	10,	» încheeturei	»	» încheeture
»	»	57,	»	1,	»	17,	» balast	»	» balart
»	»	57,	»	2,	»	16	» de jos în sus randul lor	»	» rândul la
»	»	57,	»	2	»	9	» care pe liniile	»	» care liniile
»	»	57,	»	2,	»	7	» de cât prin putrefacție	»	» de zi prin putere

Pagina	Coloana	Rindul	<i>Tratat</i> In loc de:	Citește:
107	1	7	ale ei: curbura ce în	ale ei; curbură, ce în
107	1	33	BC'	BC
107	2	8	vom mai citi o dată	vom mai citi încă odată
107	2	22	$\sqrt{a^2 - C''B^2}$	$\sqrt{a^2 - C''B^2}$
107	2	24	$\Sigma =$	$\varepsilon =$
107	2	28	cu atât mai mare	cu atât mai mare cu cât <i>b</i> ie mai mare
107	2	30	Σ	ε
107	2	31	Σ	ε
107	2	32	$\frac{d\Sigma}{da}$	$\frac{d\varepsilon}{da}$
107	2	34	Σ	ε
107	2	37	e, e	ε
107	2	41	Σ	ε
107	2	42	ungfiul	unghiul
108	1	8	<i>a</i>	<i>a</i>
108	1	8, 9	relativa	relația
108	1	9	$a=36=012$	$a=3b=0.12$
108	1	30	$e =$	$\varepsilon =$
108	1	39	$-\frac{1}{2}\left(\frac{b}{a}\right)^2$	$-\frac{1}{2}\left(\frac{b}{a}\right)^2$
108	1	40	$-\frac{1}{16}\left(\frac{b}{a}\right)^6$	$-\frac{1}{16}\left(\frac{b}{a}\right)^6 -$
108	2	9	$0 > \frac{b}{a} < 1$	$0 < \frac{b}{a} < 1$
108	2	32	Se vede bine	Se vede lesne
109	1	10	se vede bine	Se vede lesne
109	1	27	$\frac{9}{2}\left(\frac{b}{a}\right)^f$	$\frac{a}{2}\left(\frac{b}{a}\right)^2$
109	1	29	$\frac{a}{2} = \left(\frac{b}{a}\right)^2$	$\frac{a}{2}\left(\frac{b}{a}\right)^2$
109	1	30	$\frac{b}{2} \times \frac{1}{3} \times 0.026$	$\frac{b}{2} \times \frac{1}{3} \times 0.025$
109	2	7	$\frac{a}{b}$	$\frac{b}{a}$
109	2	12	eiferență	diferență
109	2	15	$\Sigma' + \Sigma''$	$\varepsilon' + \varepsilon''$
109	2	18	<i>c s</i>	cas
109	2	26	<i>a</i>	<i>c</i>
109	2	17	1.0334	1.0434
110	1	5	micșorarea	mișcarea
110	1	8	corecțiune	corecțiune
110	1	33	inecțiile	corecțiile
110	2	9	tărireii	toeireii
110	2	30	(1)	(1')
110	2	37	<i>a</i> ține pe mira	<i>a</i> ține mira
111	1	10	<i>aci</i>	<i>aa'</i>

CAILE FERATE ROMANE

PUBLI CAȚI UNE

Se dă în întreprindere construcția de casarme pentru locuința personalului în stațiile Salcia, Balaci, Beoca, Miroși și Troian, după linia Costești-T.-Măgurele.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru construcții de casarme pe linia Costești-T.-Măgurele, licitația din 4 Maiu 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până la ziua de 4 Maiu 1897, stil nou, orele 3 p m., când se vor deschide.

Supraoferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2400 la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei, No. 124, în București.

Fig. 1.

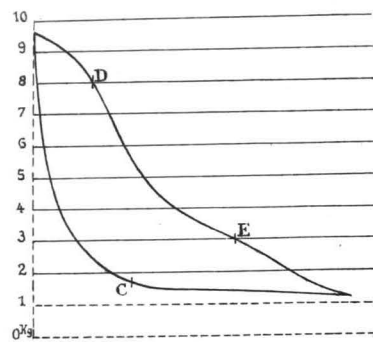


Fig. 2.

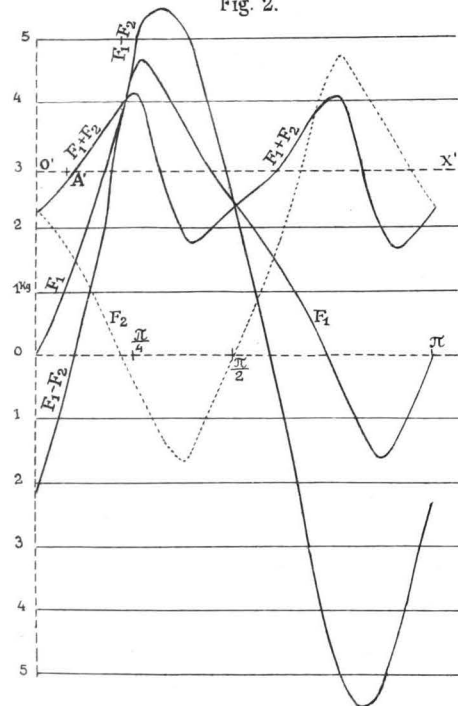


Fig. 3.

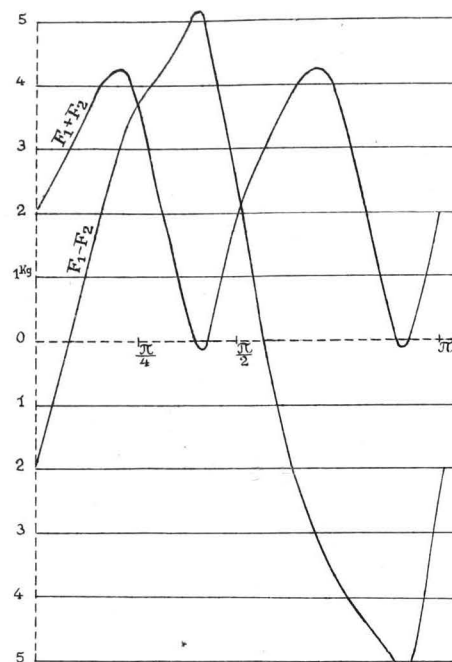


Fig. 4.

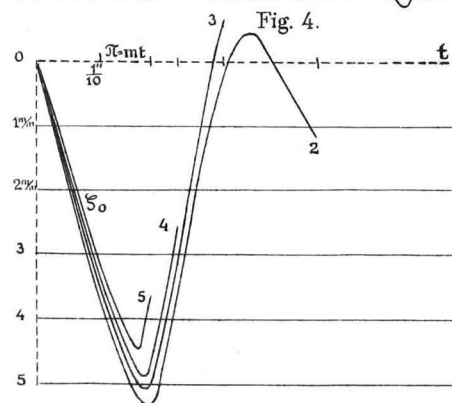


Fig. 5.

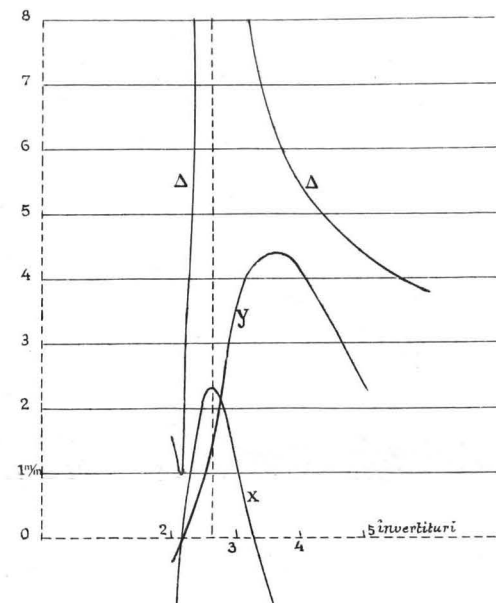
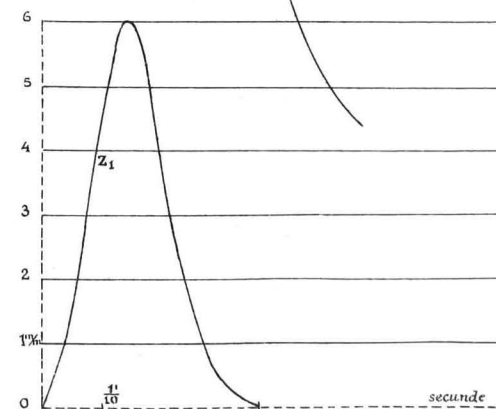


Fig. 6.



ORGANISAREA OBSERVATORULUI MARITIM DIN HAMBURG

«DEUTSCHE SEEWARTE»

Scopul și diviziunea activității Observatoriului.

Magnificența Sa Primarul Regent al Hamburgului Dr. G. Kirchenpauer, lovind cu ciocanul prima piatră la punerea temeliei observatoriului maritim din Hamburg, *Deutsche Seewarte*, în 15 Iunie 1880, strigă :

Zu Ehren des Peiches !
Zur Förderung der Wissenschaft !
Zum Nutzen der Schifffahrt !

(Spre onôrea imperiului !
Spre progresul științei !
Spre folosul navigațiunei !)

Aceste vorbe caracteriză mai bine de cât multe rânduri scopul și chemarea acestui Institut.

Deutsche Seewarte lucrează, într'adevăr, pentru binele și siguranța navigațiunei, nu perde din vedere nici știința și contribuie de asemenea nu puțin la cinstea Imperiului German.

— Care este organizațiunea de care se bucură acest Institut? Care este activitatea pe care o desfășură pentru scopul său? sunt întrebările, care vor face obiectul succint al paginilor d'aci.

Pentru siguranța și dezvoltarea comunicațiunilor pe apă cercetarea condițiilor fizice și meteorologice ale mărilor străbătute de corăbii precum și ale atmosferei, care le acoperă, este o necesitate netăgăduită.

Studiul și controlul aparatelor întrebuițate la aceste cercetări constituie un corolaru imediat.

Pentru siguranța, de asemenea, a navigațiunei pe lângă coaste precum și a pescuitului pe mare studiul schimbărilor vremii și a prevederilor de furtune se recunoaște încă ca o nevoie imperioasă.

Numai ast-fel viața și bunul populațiunilor interesate pot fi prin anunțul oportun al schimbărilor primejdioase, puse la adăpostul caprițiilor mării.

E evident, că cercetări isolate și personale nu pot satisface unui atare scop. Numai institute dispunând de organizații speciale puternice și de eforturi colective numeroase pot, din punct de vedere atât științific cât și practic, explora acest domeniu dificil și largi prin cercetări neîntrerupte cunoștințele și rezultatele deja obținute.

Observatoriul maritim din Hamburg are ca misiune tocmai ansamblul acestor studii aci menționate.

Ca recunoaștere a importanței acestor nevoi mai toate statele mari civilizate, care se ocupă de navigațiune, fundaseră de mult institute corespunzătoare. *Deutsche Seewarte*, de și apare mai târziu între ele, prin organizația sa actuală, totuși, și prin activitatea, ce desfășoară, stă aji în primul rând.

Institutul, care de la fondarea sa se află sub direcțiunea Consilierului intim al Admiraltăței Dr. G. Neumayer, coprinde, conform cu natura ocupațiunilor sale, patru secțiuni principale :

- Secțiunea I-a — Meteorologia maritimă — Șef Căpitanul Dinklage
- II-a — Furnizarea și examinarea instrumentelor și aparatelor nautice, meteorologice și magnetice. — Aplicarea studiilor magnetice la navigațiune. — Colecțiunea de modele și de aparate. Șef, Cons. Intim al Admiraltăței, Căpitanul Koldewey.
- III-a — Studiul mersului vremii în general. Studiul meteorologiei și anunțul furtunelor pe coastele Germaniei. Șef Prof. Dr. I. van Behber.
- IV-a — Institutul de Chronometre. Șef Directorul observatoriului astronomic din Hamburg Prof. G. Rümker.

Că în fie-care secție se găsește un număr mai mare sau mai mic de asistenți, se înțelege de la sine.

Că direcțiunea acestui larg mecanism are un biouros numeros și că colaboratori de toate competențele o secundează în sarcinile sale, e de asemenea, lesne de admis.

D-l Căpitan de corabie H. Chüden, atașat aci cu titlul de «Membru al Direcțiunei», supraveghează, în special, biroul pentru «descrierea coastelor» și conduce, de cât-va timp încoace, redijarea jurnalului periodic al «Institutului»: *Annalen der Hydrographie und maritimen Meteorologie*. Densul reprezintă ochiul direct al administrației superioare în deliberările și mersul Institutului și are conducerea lucrărilor de un caracter mai practic și mai special.

Afară de acestea, în lungul coastelor se găsesc mai multe servicii accesorii ca: «agenturil», stațiunile normale de observațiuni, și «stațiunile de signale», puse tot sub direcția Institutului și în raport imediat cu una sau cu alta din aceste patru secțiuni.

Cum se adună acum și se distribue materialul asupra căruia se exersă ocupațiunea acestor secții, în care aproape 40 de persoane sunt în activitate?

Căpitanii de corabie fac, în voiagele lor pe apă, observațiuni, fie meteorologice, fie nautice și magnetice, fie pur maritime; ei trimet rezultatele lor secțiunei I.

Revisuirea aparatelor de tot soiul și controlul necesar în vederea acestor observațiuni, distribuirea formularelor și culegerea observațiunilor magnetice, în special, se iau de secția II-a, sau de «agenturi», care sunt puse sub resortul său imediat.

Serviciile de pe coaste atât meteorologice cât și de signale, precum și meteorologia telegrafică internațională, în vederea prevestirii timpului și furtunelor, depind de secția III^a, unde se și îndreptează tot materialul privitor la aceasta.

Marinarii, în fine, pentru examinarea și regularea chronometrelor lor, precum și fabricanții de ceasornice cu ocazia concursului de chronometre, instituit de Deutsche Rewarte odată pe an — în intențiunea ameliorării acestei industrii în Germania — se adresează secțiunei IV-a.

Toți acești factori, departe, cum se vede, de a se paraliza unul pe altul, dau, din contră, sub e-

gida unui director probat în teoria și practica lucrurilor, roade concordante și eficace.

Un biouros, în fine, de cercetări «pur științifice», introdus încă de mult în acest institut, alături cu cel pentru descrierea coastelor — deja menționat și de o creațiune mult mai recentă — completează, în tresături generale, organele de lucru și de investigațiune puse sub auspiciile observatorului.

— *Mic istoric.* În ce privește istoricul acestui institut, pus sub resortul Admiralității imperiale, e destul a se spune, că decretul de înființarea sa apărură în Ianuarie 1875. Înainte de aceasta exista deja instituția particulară *Norddeutsche Seewarte* sub conducerea lui Freeden, care se ocupa mai ales cu meteorologia maritimă.

La această dată institutul lui Freeden încetează și materialul său științific trecu pe cale de vânzare la noua instituție a Statului, care își adăposti de o cam dată primi săi ani de viață în Seemannshans, pe marginea Elbei. Necesitatea, însă, de o clădire proprie corespunzătoare dezvoltării activității sale, devenind din zi în zi mai simțită, Admiralitatea acordă în 1877 mijloacele necesare pentru o atare achizițiune. La sfârșitul aceluiași an Statul Hamburg cedează pentru clădirea observatorului punctul numit Stintfang (sau Elbhöhe), cu o privire superbă asupra Elbei. Pe acest loc se sfârși, în 1881, construcțiunea acestui Institut-Model, care se poate privi ca un ornament al orașului Hamburg și care corespunde perfect tutulor exigenților planului său.

În 14 Septembre al aceluiași an 1887, ziua aniversării nașterii lui Alexandru de Humboldt, fu inaugurat edificiul lui *Deutsche Seewarte* de către Împăratul Germaniei Wilhelm I, pe care Hamburgul avu onórea să-l salute între murii săi.

LOCALUL CENTRAL.

Intrând acumă pentru prima óră în această clădire, vedem de o cam dată o curte pătrată, luminată pe sus, împrejurul căruia sunt aranjate cele-alte încăperi. În această curte se află instalat aparatul rotatoriu *Combe*, pus în mișcare de un motor cu gaz Otto, situat în etajul de sub-sol, cu o forță de 2 cai vapori, și care servește pe de o parte la determinarea vitesei de vânt a a-

nemometrelor ¹⁾, iar pe de altă parte la cercetarea mersului chronometrelor sub diferite condiții. Pentru acest din urmă scop este practică la aparat o dispoziție ingenioasă, care imită mișcarea unei corăbii și permite astfel de a se studia mai ușor influențele unor atari mișcări asupra mersului chronometrelor ²⁾. Acest aparat Combe fu construit, după indicațiile directorului d'aci, de mecanicul W. Ritter din Altona și de Frank von Liechtenstein din Hamburg.

Chronograful pentru notarea contractelor la rotația cu acest aparat este de Fuess și dă 3 serii de semne: unele corespund rotației aparatului însuși, altele rotației anemometrelor, iar cele din urmă secundelor unui pendul bine regulat.

Un barometru cu glicerină colorată, pe colțul est al curții, s'a instalat în 1886, după modelul mai multor observatorii engleze, pentru a se vedea mai de aproape sensibilitatea variațiilor de presiune.

— Sub-solul conține camere pentru instrumentele normale, pentru instrumente și aparate de măsură, pentru aparate înregistrătoare de presiune și temperatură, camere pentru cercetări termometrice, pentru lucrări fizice și chimice, camere pentru tipografie, pentru atelier mecanic. (Tot aici se află și locuința portarului Kaiser). În camera cu aparatele de comparare se află înscrisă pe o placă înălțimea d'asupra nivelului mediu al mării, la Cuxhaven, de 26^m 05 lângă rezervoriul barometrului de observație.

Printre aparatele înregistrătoare să relevăm: Baro-termograful lui Schreiber din Chemnitz ³⁾, care înscrisa, odinioară, automatic atât presiunea și temperatura aerului cât și temperatura aparatului și timpul simultan, precum și Barograful Hipp, cu înregistrare din 10 în 10 minute pe cale electrică, a cărui construcție se razimă pe principiul barometrelor aneroide. ⁴⁾ Tot în acest spațiu se află alături cu barometrele de observație și de comparare ale lui Deutsche Seewarte și *Vacuometrul*, construit de Fuess, un aparat, în care

¹⁾ A se vedea mai ales în *Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte*, Bd. VIII 1890. *Untersuchung über die Methode der Anemometerprüfung mit Rotationsapparate* de Dr. I. Hasenkamp.

²⁾ Atari încercări fură făcute în 1888.

³⁾ Pentru o descriere mai detaliată a acestui barograf să se vadă *Aus dem Archiv*, Jahrgang I No. 1 Seite 18—25.

⁴⁾ A se vedea același tom No. 2. s. 30—39.

se poate stabili, cu ajutorul unei pompe de mână, un vid sau o condensare de aer și în care se introduc barometrele de comparat alături cu un altul *etalon* bine cunoscut. Un cathetometru așezat la distanță permite lecturile amândorora în diferite stări. Printre barometrele principale de observație să menționăm pe cel de Adie din Londra, după principiul Fortin, cu calibrul cilindricului de sus de 15^m/m, ale cărui indicațiuni sunt foarte ascultate.

Ca *instrumente normale* ale Institutului figurează: un barometru Wild-Fuess, cu un cathetometru de Bamberg, un pendul de Th. Knoblich și o balanță de precizie de Bunge, cu o sensibilitate până la $\frac{1}{100}$ mg.

Un gang cam lunguț și rece leagă sub solul cu un mic observatoriu magnetic subteran, de formă rotundă—Compassobservatorium—din care orice material conținând fer a fost cu îngrijire înlăturat și în care se efectuează măsuri absolute de magnetism). Canaluri subterane de un diametru mic străbat pereții acestui observatoriu și permit de a visa în afară obiecte invariabile, ca vârfuri de coșuri, turnuri de biserici, etc., luate ca mire exterioare, necesare efectuării acestor măsurări. Un alt mic pavilion magnetic, în grădină, fu ridicat în 1891 pentru scopuri ceva mai practice.

—Etajul de pe parter conține încăperile pentru Secțiunea II-a, pentru colecția de instrumente și de modele, pentru cursul, de odinioară, de navigație și camerele pentru locuința Directorului.

Un curs de navigație conceput în cugetarea de a da noțiuni de matematică, de astronomia practică și nautică, de fizică generală, de meteorologie și de hidrografie tinerilor care se destină specialității de marinar,—literatura întinsă și modelele variate ale lui Deutsche Seewarte fiind foarte proprii acestui scop,—fu deschis, într'adevăr, în 1882 și funcționează regulat până la 1892, sub conducerea amployaților din acest Institut. Cu toată excelența acestăi cugetări, încărcarea prea mare a amployaților cu obligațiuni extra-numerare făcu însă, ca cursul să fie suprimat de la această din urmă dată.

Pentru observațiunile regulate locale de tempe-

⁵⁾ Metoadele întrebuintate pentru aceste măsurări sunt mai ales după Lamont *Ermagnetismus*, Leipzig 1849.

ratură și umiditate a aerului se află la o fereastră din aripa dreaptă a acestui etaj instrumente corespunzătoare ca: psychometre, hygrometre, thermometre de max. și de min. instalate într-o cază cu jalușii—sistem Deutsche Seewarte expusă în afară la circulațiunea liberă a aerului din toate părțile. Fereastra dublă de sticlă, lângă care este așezată această cază, proteje termometrele de căldură din cameră, pe când în afară alte dispozitive le apără de radiațiunea solului, precum și de căldura solară. Lecturile se fac din cameră fără ca fereastra să fie deschisă. În interior funcționează, alăturarea, Barograful Sprung ²⁾, a cărui regularitate în acest institut, mai întîi, i-a fost consacrată.

Un alt sistem de termometre precum și un termograf cu înregistrare electrică—Hipp—care se fundează pe principiul dilatărei inegale a două metale se află în grădina d'asupra boltei rezervorului de apă pentru oraș, într-o mică construcțiune de cărămidă, înaltă cam de 2 m. și liber expusă la circulațiunea aerului exterior.

—În etajul I-ii se află cabinetul de lucru al Directorului, o mare sală de conferințe, camerele de lucru ale secțiunii I-a, biblioteca și registratura.

E de remarcat, între acestea, biblioteca, care, în general luată, se compune din cărțile și hărțile luate de la *Norddeutsche Seewarte*, din biblioteca lui Dove,—care fu cumpărată de Admiralitatea Imperială pentru 30.000 de mărci și dăruită de Majestatea Sa Împăratul Wilhem I Institutului,—din propriile sale cumpărări și din daruri diferite. Biblioteca lui Dove oferă, mai ales pentru Meteorologie și Fizică, un material întins, care conține mai toate publicațiunile de seamă dintr'un interval de aproape 50 de ani. Biblioteca Institutului conține mai 15.000 de volume, din care 8000 provenind numai de la Dove. Colecțiunea cartografică (de geografie, magnetism, meteorologie, hidrografie. etc.), al cărui material se raportează la mai toate părțile globului, mai ales la cele parcurse de marina germană, coprinde aproape 2000 de numere. Intrările anuale în această bibliotecă, provenind din schimbări, daruri și cumpărări, variază între 800 și 900 bucăți.

²⁾ A se vedea, între altele: *Bericht über die Wissenschaftlichen Instrumente auf der Berliner Aufstellung im Jahre 1879* herausgegeben von Dr. Löwenherz.

Potrivit cu activitatea întinsă a Institutului, care privește nu numai lucrările și localul central, ci și din stațiunile dependente de el, în număr de peste 70, trebui ca circulația și corespondența să fie regulate de o intendență proprie, care îmbrățișază afacerile de înregistratură și starea compturilor și a casieriei. Mai mulți angajați, în consecință, sunt ocupați cu aceste treburi. În 1893 numărul pieselor din jurnalul principal al acestui birou se urcă la 4478, afară de materialul de observațiuni, prospecte, oferte etc. Expedierile de publicațiuni trecută peste 4500.

—D'asupra, în etajul II-lea, se află camerele de lucru ale secției III-a, o cameră cu instrumente meteorologice, o sală de desen, mai multe camere pentru biroul funcționarilor ocupați cu descrierea coastelor și locuința șefului secției III-a. Afară de acestea mai sunt și alte camere disponibile, în care comisiunile expedițiunilor polare din 1872 și 1887 găsiră sediul discuțiunilor lor.

Pentru că nu era posibil ca lucrările științifice să fie biruite numai de angajați secției I-a și II-a, s'a găsit potrivit de a se crea un loc exclusiv, precum deja s'a spus, pentru cercetări theoretice, pe care D-l Prof. Köppen îl ocupă de la 1 Aprilie 1879, cu rangul de șef de secție. Cabinetul său de lucru se află tot în acest etaj, în colțul despre est. Lângă camera sa se găsește și sala de lectură cu numeroase reviste din felurite ramuri de știință: hidrografie și marină, meteorologie și științe naturale, fizică și chimie, geografie și statistică, matematică și astronomie, comerț, etc., deschisă și publicului în orele de lucru.

În camera cu instrumente din acelaș etaj se găsește un barometru de stație, un barograf cu balanță—Greiner—un termometru la fereastră, un anemograf dând din 10 min. în 10 min. tăria vântului precum și o roșă cu indicațiuni automate. Aceste indicațiuni fac posibilă urmărirea variațiunilor de vânt și presiune fără a părăsi sala secției III-a. Vederea de aci liberă în toate părțile, e de asemenea, favorabilă misiunii acestei secțiuni.

Două aparate telegrafice, instalate aci, mijlocesc comunicația între Deutsche-Seewarte și biroul central al poștei din Hamburg, așa că, când unul singur, când amândouă se găsesc în activitate în fie-care zi de la 9^h dimineața până spre 5^h

dupe prânz, —ba chiar și seara în ședința de la 9^h 1/2 — 10^h în lunile de iarnă. — Pentru depeșile care nu s'ar putea transmite prin aparatele telegrafice fără temporizare să utilizează mesageri.

— Dupe cele patru turnuri ale lui Deutsche-Seewarte, care se ridică spre cele patru colțuri ale lumii și dintre care cele despre sud este deschis vizitelor publice, se bucură cine-va de o vedere imponentă asupra orașului, portului și Elbei.

Pe turnul vest se află instalate diferite anemometre: unul în mijlocul platformei, construit de Fuess, — sistem *Beckley* —, cu înălțimea sferelor Robinson la 4,6 m. d'asupra acestei platforme (va să dăcă 28,0 m de la pământ, sau 58,0 d'asupra punctului nul al Elbei) are înregistratorul său în odăița imediat de desupt și apoi corespunde cu indicatorul din secțiunea III-a; îndată lângă acesta se află un anemometru normal mititel, sistem *Recknagel*, cam la 80 cm. d'asupra lui Beckley; iar dupe aceia un al treilea dispozitiv lângă balustradă, spre vest, slujește la adaptarea anemometrelor de comparat — sistem *Beckley*, destinate serviciului în diferite stații. Înregistrările acestuia, când este în mers, se fac în odăița din turn pe cale electrică, de un aparat construit dupe «Osnaghi» din Triest, alături cu acelea ale lui Recknagel-normal, care inscrie dupe 1000 de tururi câte un contact și al cărui mers a fost bine determinat la aparatul Combe.

Turnul despre sud este mai ales consacrat examenului Sextantelor. Această operațiune se efectuează cu ajutorul unui dispozitiv special, la a cărui întocmire s'a ajuns încet cu încet dupe încercări și după nevoie.

Între aceste două turnuri spre frontispiciul edificiului se înalță catardul cu signalele pentru anunțarea furtunilor, care se pot vedea de departe de pe Elba și de la port.

Turnul despre nord poartă o cupolă de fer mobilă, sub care se află instalat un instrument-universal astronomic, construit de Frank von Liechtenstein (Hamburg); iar turnul despre est, acoperit de asemenea cu o cupolă, poartă un instrument de passagiu tot de același mecanic.

Pe coperișul edificiului, în fine, se află un pluviometru înregistrator sistem Sprung ¹⁾, — basat

pe echilibrul unei lungi coloane de apă printr'o scurtă coloană de mercuriu, — a cărui întregire se face în pod lângă turnul vest.

— În grădinița din dos al lui Seewarte, pe lângă o colibă sistematică pentru termometre, deja amintită, și un dispozitiv făcut odinioară pentru încercarea lămpilor de corăbii, se află pavilionul magnetic, mai sus menționat, care servă actualmente mai ales la determinarea inducțiunii ferului destinat construcțiunii corăbiilor sau întrebuințat la compensațiunea compasurilor. Trepidațiunile și perturbățiunile, însă, produse asupra aparatelor din tramvaiul electric, care trece la o distanță de vre-o 170 m. de la acest pavilion, îl fac impropriu altor studii sistematice de magnetism.

În fine, cam la 75 m. de la fațada nord estică a clădirei principale se află cochetul edificiu al Institutului pentru chronometre, gătit la 1 Noembrie 1892 și înzestrat cu toate dispozițiunile cele mai perfecte pentru atingerea scopului său ¹⁾.

Sarcinele și activitatea secțiunilor în „Deutsche Seewarte“

SECȚIUNEA I-a

Meteorologia Maritimă

Secțiunea I-a, care în special se aplică la îmbunătățirea comunicațiunilor pe mare, contribuie de asemenea foarte mult la deducerea legilor, care domină mișcările generale ale atmosferei.

Lucrările meteorologice relative la ocean se mărgineau către 1850 la Englitera, Hollanda și Statele-Unite din America, pe când în celelalte țări atari încercări nu se făceau de cât în chip disparat.

Câte-va tentative făcute în Melbourne (Flagstaff-observatory) de a aduna jurnale de bord și de a stabili după metode sinoptice câte-va linii de drum din Australia la Zelanda Nouă, Mauritius și India slujiră mai mult ca să dea autorului lor, Dr. Neumayer, autoritatea necesară de a propune, la întoarcerea sa în Europa, înființarea în Hamburg a unui institut nautico-meteorologic pentru Germania de Nord. Lucrările eminente și dătătoare de rezultate practice ale lui Maury deșteptaseră deja interesul pentru cultivarea acestor cunoștințe. Totuși

¹⁾ A se vedea descrierea acestui *Regenmesser von Sprung* între altele și în *Zeitschrift der österreichischen für die Meteorologie*, pro 1882, S. 14.

¹⁾ Descrierea cea mai completă a localului central *Deutsche Seewarte*, să se vadă în *Aus dem Archiv der D. S.*, pro 1884 Bd. VII. No. 2.

situația politică în Germania nu permise executarea acestor propoziții înainte de 1866. În 1868 însă, după transformări fericite, meteorologia maritimă obține în Norddeutsche Seewarte, mai sus menționată, cea d'antăia pârghiă serioasă pentru avântul său.

Conferințele meteorologice din Leipzig în 1872, congresul Meteorologic din Viena în 1873, conferința mai ales din Londra în 1874 aduseră nou, impulsuri în favoarea meteorologiei și concluziunile lor deteră în fine hotărîrea înființării actualului *Deutsche Seewarte*.

Pentru o activitate fertilă a I-ei Secțiuni din acest observatoriu, care se ocupă cu meteorologia nautică și care stă în directă relație cu Secția II, colaboratorii destoinici pe mare și un material abundent sunt primele condiții.

Conducerea unui jurnal pe mare este mult mai incomodă de cât aceia a unei observațiuni meteorologice pe uscat, căci, afară de dificultățile inerente observărilor cu aparate expuse la toate clătînările unui vas plutitor, apoi viața de marinăr în sine, conține atât de multă muncă și atât de puțină distracție, în cât e greu să mai ia cine-va pe cap și aceste datorii supra-numerare,—în numele științei,—și să le îndeplinească încă conștiincios pe ploi și furtuni. Cu atât mai lăudabile sunt eforturile acelora, care le acceptă și le execută cu regularitate!

Despăgubirile, cu care Deutsche Seewarte răsplătește pe căpitani de corăbii, colaboratorii săi, presintă un caracter puțin pecuniar: chronometrele, sextantele, compasele, instrumentele lor meteorologice sunt examinate gratis; biblioteca, camera de lectură, colecțiunea de hărți stă la dispozițiunea lor; sfaturi și indicațiuni atât verbal cât și înscris li se dă asupra ori cărei călătorii pe mare și asupra ori-cărei chestiuni care atinge apa; instrucțiuni, în fine, asupra *deviațiunei compasului*, li se distribuie în chip special și detaliat. Căpitani, care se signalează printr'un zel particular în serviciul scopului Institutului, se gratifică cu chronometru, cu ciasoarnice, cu atlase, cu cărți ca: *der Pilote, Quadrat des Nordatlantischen Oceans, Annalen der Hyorographie u. maritimen Meteorologie, Vierteljahrs-Wetter-Rundschau*, etc., elaborate și editate de secțiunile și de Direcțiunea observatoriu-lui. (La ziua inaugurării lui Deutsche Seewarte

fură fundate și distribuite pentru atari distințiuni chiar medalii de bronz, de argint și de aur).

— Pe corăbiile de comerț căpitani se însărcinează înșiși cu conducerea observațiunilor; pe corăbiile de războiu există dispozițiuni particulare în acest respect. Observațiunile se fac din intervale de câte patru ceasuri atât ziua cât și noaptea.

Jurnalul, în care se înscriu observațiunile, conține ca elemente pentru fie-care serie, următoarele:

- a) Datele de timp (anul ziua ora);
- b) Longitudinea și latitudinea locului, atât după observațiuni astronomice cât și după aparatul numit *Logg*;
- c) Cursul (direcțiunea) și distanța (din 4 în 4 ceasuri) pe care o are într'adevăr corabia, calculate tot după același aparat *Logg*;
- d) Deviațiunea totală a compasului întrebuințat, care servește și la determinarea direcției vântului, norilor și mersul mării.
- e) Divisiunea indicată de același compas și gradul de înclinare spre bordul de cârmă sau spre cel din față;
- f) Direcția și forța vântului după scara Beaufort (0—12) din 2 în 2 ceasuri;
- g) Lectura barometrului a cărui înălțime d'asupra mării trebuie indicată;
- h) Lectura termometrului uscat și umed;
- i) Nebulositatea, forma norilor și direcția lor;
- j, Felul vremii (ceață, ploaie, grindină, etc.) după notările Beaufort.
- k) Observații la suprafața mării: direcția și forța curenților, temperatura și greutatea specifică a apei;
- l) Observații discite, ca aparițiunea fenomenului numit bōc, etc.

La sfârșitul jurnalului o mică schiță de împrejurările călătoriei se face de căpitani, în chip vo-luntar.

Afară de aceste jurnale, și se completează, pe un bun număr de vase de comerț se înscriu observațiile numai de la 8 ore dimineața și de la 8 ore seara într'un jurnal mai prescurtat, numit *Auszugs-Jurnal*, după aceeași normă ca pentru cele alte.

Numai observațiunile corecte pot fi utilizate și luate în băgare de seamă de Deutsche Seewarte. De aceea, dacă un număr cât se poate de mare de observatori capabili este necesar, apoi și înzestrarea lor cu instrumente perfecte și bine comparate este încă neapărată. Pentru aceea, instrumente diferite, ca barometre, termometre, areometre etc. se împart gratis de Deutsche Seewarte și se compară des cu cele normale ale sale, dupe fie-care călătorie. Pentru barometre în special, ca mijloc de control în călătorie pot sluji încă hărțile sinoptice, comparându-se datele de pe corăbii în apropiere de coaste cu indicațiile acestor hărți în punctele vecine.

Companiile de comerț *Norddeutscher Lloyd* în Brema și *Hamburg Amerikanische-Paketsahrt Ac-*

tien-gesellschaft în Hamburg, dau, între diferitele departamente maritime, numărul cel mai considerabil de co'aboratori pe mare și ocean.

Acest număr crescuse progresiv de la începutul observatorului și materialul se îmbunătăți din an în an.

Dacă, de exemplu, numărul vaselor, numai de la marina de comerț, care furnisără jurnale meteorologice, fu, în 1875

de 85 corăbii cu pânză și 26 vapoare, în total 111; apoi, în 1893 devin. « 170 » « » « 149 » » » 319.

Se înțelege că de la aceeași corabie, în cursul unui an, pot intra mai multe numere de jurnale după călătoriile sale corespunzătoare. Așa de ex. în 1893, — de se vor socoti și cele 62 de numere de la vasele de războiu ¹⁾ — totalul intrărilor este de :

Jurnale complete	517
« abreviate	343
peste tot	860

coprinzând un număr de **361178** serii de observațiuni, — o serie fiind ansamblul tutelor datelor meorologice și maritime de același termen, — 6 serii, prin urmare, având loc în 24 ore.

Distribuite după oceane aceleași jurnale ar corespunde la :

78» Călătorii pe Oceanul Atlan. Nord	
297 « « » » Sud	
113 « « « « Indian	
106 « « « « Pacific de Sud	
22 « « « « « Nord	
37 « « « » Mările Ost-Asiatice	

Numărul colaboratorilor lui deutsche Seewarte pe mare fu pentru același an, în fine, și numai în marina de comerț de 430.

— După sosire, jurnalul se supune îndată unui examen serios în respectul confienței observațiunilor și a bunălăței instrumentelor puse în joc. O serie de întrebări relative la chipul efectuării fie-cărui fel de observațiune formează baza acestui control. Pentru calificare există trepte : 1 — excelent; 2 foarte bine; 3 — bine; 4 — mediocru; 5 — de neîntrebuințat. Fie-cărui element, ca vânt, presiune, deviațiune, etc., se dă o notă separată și apoi după calificarea lor se deduce nota jurnalului întreg. În general materialul obținut cu aparate împrumutate de Deutsche Seewarte se arată în foarte rari cazuri de neîntrebuințat.

¹⁾ Acerte jurnale parvin lui Deutsche Seewarte prin intermediul Oficiului hidrografic dependente de Admiralitate.

Ce se face acum, cu materialul coprins în aceste jurnale și cum se elaborează el?

Întrebuințarea pe care o ia acest material, are direcții diferite, după scopul luat în vedere.

Mai ântâiu schițe scurte asupra drumului apucat de o corabie, asupra vânturilor, curenților și altor împrejurări de seamă întâlnite în călătoria ei, se extrag, cât se poate de repede, din aceste jurnale și se publică în revista lunară a Institutului : « *Annalen der Hydrographie und maritimen Meteorologie* » Aceste articole, sub formă simplă și fără critică, dau căpitanilor ocazia de a compara drumul făcut de ei cu al altora la aceeași destinație și la epoce diferite sau chiar concordante și de a vedea ast-fel cauzele întârzierilor sau avansurilor survenite în mersul lor.

Aceste rapoarte exclusiv de călătorii se completează mai în urmă și se publică fără să fie discutate, spre sfârșitul anului, sub o formă populară, într'un volum special, cu numele *der Pilote*. Mai fie-care colaborator al lui Deutsche Seewarte primește gratis câte un atare exemplar și găsește adesea ori lămuriri și comparații utile pentru diferitele drumuri pe mare.

Lucrarea *Monatliche Uebersicht der Witterung* — (Ochire lunară asupra vremii) — editată, odinioară, de Deutsche Seewarte, mai ales sub conducerea Sect. III și având drept obiect de a resume starea generală a timpului, prin înfățișarea distribuțiunei presiunii, a cantității de ploaie, a vânturilor dominante, etc., atât în Europa, cât și în lungul Oceanului Atlantic, găsește, de asemenea, tot în aceste jurnale de bord, materialul pentru descrierea stărei climatice pe fața acestui din urmă domeniu. Aceste referate publicate îndată după sfârșitul lunii, la care se raportă, aduc nu puțină lumină asupra corăbiilor călătore, asupra incidentelor pe mare, asupra furtunelor, asupra blocurilor de gheață, asupra, în fine, propagațiunei și comportărei depresiunelor pe ocean înainte de aborda țărmurile Europei. Lucrarea aceasta schimbă în 1886 titlul în : « *Monatsberichte der Deutschen Seewarte* » fără a-și schimba destinațiunea. Mai târziu însă interesul său se slăbește mult prin aparițiunea hărților zilnice synoptice și materialul său se dispersează în mare parte prin coloanele Analelor de hidrografie, așa că publicarea sa în timpii din urmă încetează aproape

Aceste hărți sinoptice, *Tägliche synoptische Wetterkarten*, sunt o nouă și importantă lucrare isvorâtă tot din datele jurnalelor de mare. Ele reproduc (de mai bine de 8 ani), starea atmosferei și a curenților la 8^h dimineața pe oceanul Atlantic în chip grafic și se formează prin transcrierea directă a observațiilor aflate în jurnale la acest moment. Aceste hărți sinoptice se lucrează în colaborațiune cu institutul meteorologic danez din Kopenhaga. Curbele se eboșează mai întâiu în Deutsche Seewarte, se trimet de se completează în Danemarca și apoi se tipăresc și se publică în Hamburg.

Dupe cererea specială a căpitanilor se dau, cum deja s'a spus, de către secția I-a a Institutului indicațiuni detaliate asupra drumului ori cărei călătorii, care îi interesează. În 1893, 16 planuri de atari parcurhuri fură cerute și eliberate. Contra acestui serviciu căpitanii se leagă, la rândul lor, să conducă jurnale meteorologice pe mare, în interesul lui Deutsche Seewarte. Pentru întocmirea acestor instrucțiuni, însă, relative la călătoriile de efectuat, «hărțile sinoptice» sunt de un ajutor apreciat, căci dupe aspectul lor numai, se pot vedea împrejurările favorabile și nefavorabile de vânturi și curenți dupe sezonul și regiunile de traversat. Prin aceste considerațiuni se arată dar importanța cunoștinței relațiunilor meteorologice, pentru discutarea și fixarea celor mai bune parcurhuri pe mare între două puncte, cum se va vedea încă și la *Segelhandbuch* (manual pentru corăbiile cu pânză), lucrarea capitală a Institutului.

Ocupațiunea regulată și laborioasă a secției I-a din acest observatoriu este ordonarea și discutarea materialului dupe jurnale, care se rapoartă la partea oceanului Atlantic tratată în unire cu Institutul maritimo-meteorologic din Utrecht, în Hollanda.

În interesul frecventărei maritime reprezentarea generală a condițiilor fizice, meteorologice și magnetice, alături de studiul diferitelor drumuri de apă, este de mare preț. Combinarea și publicarea unor atari reprezentări și studii nu poate fi eficace de cât prin eforturi multiple și paciente. E în firea meteorologiei maritime de a avea un caracter internațional, de a fi tratată dupe metode uniforme, de a ocasiona o colaborare internațională și un schimb reciproc de material. Acest schimb se și practică în chip complet între Deut-

sche Seewarte și Hollanda, în chip parțial cu Londra.

Dupe o convențiune specială cu Hollanda, materialul relativ la suprafața *oceanului Atlantic, între 20°-50° lat. nordică* este adunat, elaborat și dosat dupe norme uniforme. Caietele în care se înscriu și se ordonă datele din jurnale, —numite «Extrahirbücher», —îmbrățișează pentru o lună anumită și pentru diferiți ani, o porție de ocean de 10° long. și 10° lat., care, după aceia se descompune în porțiuni de câte 1° de lature «Eingradfeld» aranjate în pagini separate. Partea oceanului Atlantic în studiu, fiind între 20°-50° lat. nord și cam 0°-90° long. vest, oferă peste 250 porții, «Quadrate», de câte 10° lature, designate cu numere dupe o ordine oare-care. Un caiet așa numit «Quadrat», referindu-se la o suprafață de 10° lature, coprinde 100 de «Eingradfelder» dinpreună cu materialul relativ la ele, ordonat în chip clar în câte o pagină pentru fie-care.

Aceste «Extrahirbücher» se completează de către secția I cu cele venite din Utrecht și rezultatele, calculate dupe metoda dîsă a punctelor, se publică sub formă tabelară în formulare așa convenite ca să permită adăogarea observațiunilor și de la alte Institute de va fi ocazie. Titlul acestei publicații este: *Resultate meteorologischer Beobachtungen von deutschen und holländischen Schiffen für Eingradfelder des Nordatlantischen Ozeans*.

Când se vor aminti și hărțile pentru blocuri de ghiață, precum și datele magnetice pentru hărțile respective pe ocean, se vor fi citat, în fine, dintre aplicațiunile principale ale jurnalelor de bord, cele mai curențe și imediate, elaborate de secția I din acest institut ¹⁾.

În resumat, dupe materialul din aceste jurnale se vede că isvorăsc:

Notițe de călătorii, relațiuni de starea meteorologică a mărilor, etc. pentru *Annalen der Hydrographie*.

Rapoarte mai complete pentru diferite voiaje colecționate în *der Pilote*.

Sintelisarea vremii pe luni după Eingraafelden în *Quadrate des Nordatlantischen Ozeans* în unire cu institutul maritim hollandez.

¹⁾ Pentru o descriere mai lămurită a ocupațiunilor secției I a se vedea *Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte Jahrgang I No. 1*.

Resultate pentru *Monatsberichte der D. S.* care dau, între altele, starea lunară a fenomenelor atmosferice pe oceanul Atlantic.

Hărțile synoptice, *Tägliche synoptische Wetterkarten*, reprezentând aspectul vremii la 8 ore dimineața pe același ocean,

Pe baza acestor lucrări, care, cum se vede, își au soriginea directă în materialul din jurnale, se elaborează mai târziu apoi altele de un caracter mai general și mai științific, ca *Vierteljahrs-Wetter-Rundschau* și ca *Segelhandbuch* de alte forțe competente ale Institutului, precum secția pentru cercetări meteorologice și biroul științific al directorului.

Vierteljahrs-Wetter-Rundschau (Aspectul vremii pe trimestru) apare ca explicație la hărțile

synoptice și studiază tipurile de isobare pe Oceanul Atlantic Nord.

Segelhandbuch (Manual pentru corăbiile cu pânză), din care până acum s'au elaborat și publicat două volume, cel pentru Oceanul Atlantic și cel pentru Oceanul Pacific, resumă studiile meteorologiei și fizice pe apă și aplică rezultatele lor la stabilirea celor mai bune drumuri pentru corăbii. În această operă să grupează toate faptele esențiale care interesează marina și meteorologia maritimă, din punct de vedere atât practic cât și științific.

(Va urma)

de D. Bungetzianu

Licențiat în științe

TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

(Urmare)

IX. Amplitudina oscilațiilor

Valoarea Z , a deplasărilor este formată de două părți, din care una ξ_0 , dată de seria ecuațiilor (14), (14^{bis}), (14^{ter}) (§ VII), rămâne aceeași pentru fie-care șină, iar cea-altă, Z_{i+1} , formată de termenul complementar dependent de valorile inițiale, variază de la o șină la alta.

Pentru a $i+1$ -a șină avem:

$$Z_{i+1} = \xi_0 + \frac{Z_{0i}}{m} \sin mt + z_{0i} \cos mt \quad \xi_0 + \xi_{in}$$

Înlocuind $\frac{Z_{0i}}{m}$ și Z_{0i} prin valorile lor în funcțiune de x și y , avem:

$$(16) \xi_{i+1} = \frac{\sin \frac{ix}{2}}{\sin \frac{x}{2}} \left[y \cos \left((i-1) \frac{x}{2} \right) - x \sin \left((i-1) \frac{x}{2} \right) \right] \sin mt + \left[x \cos \left((i-1) \frac{x}{2} \right) + y \sin \left((i-1) \frac{x}{2} \right) \right] \sin mt$$

Semi-amplitudine Δ a mișcării reprezentate de ξ_{i+1} este dată de:

$$\Delta^2 = \frac{\sin \frac{ix}{2}}{\sin \frac{x}{2}} \left[y \cos \left((i-1) \frac{x}{2} \right) - x \sin \left((i-1) \frac{x}{2} \right) \right]^2 + \left[x \cos \left((i-1) \frac{x}{2} \right) + y \sin \left((i-1) \frac{x}{2} \right) \right]^2$$

sau, reducând și luind rădăcina pătrată:

$$\Delta = \frac{\sin \frac{ix}{2}}{\sin \frac{x}{2}} \sqrt{x^2 + y^2}$$

Astfel amplitudina oscilațiunii complementare se

compune d'într'un factor constant, $\frac{\sqrt{x^2 + y^2}}{\sin \frac{x}{2}}$ și d'într'un factor variabil cu i , numărul de ordin al șinei. Amplitudinea va fi maxima când vom avea:

$$\sin \frac{ix}{2} = 1$$

sau:

$$\frac{ix}{2} = (2p+1) \frac{\pi}{2}$$

relațiune care permite a determina pe i . Această determinare e foarte ușoară prin metoda grafică care servește a găsi perioada. De câte ori un vîrf al poligonului înscris va cădea în N sau N' , adică în $\frac{\pi}{2}$ sau $\frac{3\pi}{2}$ (fig. 5 No. 3) numărul care ne arată al câtelea vîrf e de la origina O ne va da o valoarea lui i . În practică nu e necesar ca vîrfurile poligonului să cadă exact în N sau N' ; e destul se fie vecin de unul sau altul din aceste două puncte

Valoarea lui t pentru care ξ_{i+1} este egală cu Δ este dată de expresiunea:

$$\operatorname{tg} mt = \frac{y \cos(i-1) \frac{\alpha}{2} - x \sin(i-1) \frac{\alpha}{2}}{y \sin(i-1) \frac{\alpha}{2} + x \cos(i-1) \frac{\alpha}{2}},$$

în care trebuie să facem $\frac{id}{2} = (2p+1) \frac{\pi}{2}$, cca ce dă:

$$\operatorname{tg} mt = \frac{y \sin \frac{\alpha}{2} - x \cos \frac{\alpha}{2}}{y \cos \frac{\alpha}{2} + x \sin \frac{\alpha}{2}}.$$

Pentru ca ξ_{i+1} să poată într'adevăr deveni maximum, trebuie ca valoarea lui t , dată de $\operatorname{tg} mt$, să fie mai mică ca τ , durata percurgerii unei şine. Însă la o valoare oarecare a $\operatorname{tg} mt$, corespunde în tot-d'a-una un arc mt , cuprins între o şi π . Pentru a fi siguri să avem: $mt < nt$, e de ajuns ca arcul mt să fie mai mare ca π . Relaţiunea $mt = \pi$, sau $\frac{ml}{V} = \pi$, va da valoarea vitesei limite corespunzătoare:

Cea ce precede ne dă mijlocul de a găsi maximum termenului complementar ξ_{i+1} . Trebuie acum să căutăm maximum lui Z_1 , $\xi_2 + \xi_{i+1}$.

Valorile lui ξ_0 sunt date de ecuaţiunile (14), (14^{bis}), (14^{ter}) cari sunt prea complicate pentru ca să putem trage direct, într'un mod simplu, concluziile ce căutăm. De aceea e preferabil de a construi grafic curba ξ_0 .

Când curba formată de cale aste aceia pe care am presupus-o la § IV, ordonatele ξ_0 sunt tot-d'a-una negative, afară când mt poate deveni mai mare ca $\frac{3\pi}{2}$, cea ce cere ca mt să fie asemenea mai mare. Ele trec printr'un singur maximum.

Pentru a avea valorile maxima ale lui Z_1 , fie pozitiv fie negativ, va fi de ajuns a construi rezultanta curbei ξ_0 şi a curbei complementare ξ_{i+1} , corespunzând la valoarea lui i :

$$\frac{i\alpha}{2} = (2p+1) \frac{\pi}{2}.$$

Variaţiunea amplitudinei cu viteza.

Am văzut mai sus că, dacă $\sin \frac{\alpha}{2} = 0$, valorile iniţiale succesive Z_{on} şi Z'_{on} sunt egale cu nx şi ny , adică cresc indefinit cu timpul. Atunci mişcarea nu mai e periodică, ci se compune dintr'o succesiune de oscilaţiuni cu amplitudine crescândă. Ecuaţiunea acestei mişcări pentru a $n+1$ -a şină este:

$$Z_1 = \xi_0 + ny \sin mt + nx \cos mt.$$

În realitate, deplasările nu pot creşte indefinit, şi cea ce precede înseamnă numai că ele 'şi ating maximum pentru viteza corespunzând la: $\sin \frac{\alpha}{2} = 0$ de unde $\alpha = mt = 2q\pi$, sau: $\tau = q \frac{2\pi}{m}$.

Ast-fel, acest maximum are loc când perioada $\frac{2\pi}{2}$ a oscilaţiunilor proprii a arcurilor es e egală cu perioada τ , sau cu un sub-multiplu întreg al acestei perioade τ , a funcţiunei ce reprezintă curba formată de cale. Relaţiunea $\tau = \frac{l}{V} = \frac{2\pi}{m}$ dă valoarea vitesei ce corespunde la cele mai mari oscilaţiuni. Această viteză se poate numi «viteza critică» a locomotivei.

Acest rezultat era lesne de prevădut, pentru că e consecinţa unui principiu de mecanică care a fost demonstrat de D. Vicaire, inspector general de mine, şi al cărui enunţiu este următorul:

«Când facem să lucreze o forţă perturbatrice asupra unui sistem material animat de mişcări mici plecând de la poziţiunea de echilibru stabil, dacă perioada forţei perturbatrice tinde către cea a uneia din oscilaţiunile simple proprii sistemului, amplitudina perturbaţiunei devine din ce în ce mai mare. La limită, perturbaţiunea se confundă cu oscilaţiunea simplă corespunzătoare, a cărei amplitudine creşte indefinit cu timpul.

«Trebuie să luăm cuvîntul indefinit în sensul că amplitudinea iese din limitele în cari ecuaţiunile liniare rămîn destul de apropiate». (*Comptes Rendus de l'Académie des Sciences*, 12 janvier 1891).

Pentru a studia într'un mod complet variaţiunea amplitudinei cu viteza, e necesar a construi curbele reprezentative ale valorilor x , y şi Δ .

Căutarea minimumului amplitudinei nu prezintă mai puţin interes de cât cea a maximumului.

Construind curba deplasărilor primare ξ_0 , pentru diferite viteze, se recunoaşte (după cum se va vedea mai departe) că maximum lui ξ_0 nu variaza simţitor cu viteza. Prin urmare, vom avea minimum amplitudinei când acel maximum al lui ξ_0 nu va putea fi întrecut, adică când termenul complementar va fi nul. Cum nu poate fi nul pentru şina a doua, pentru că x şi y nu se anulează în acelaşi timp, aceasta înseamnă că perioada trebuie să fie numai de două şine. În acest cas, avem: $\frac{3}{2} = \pi$,

sau. $V = \frac{ml}{x}$. Viteza corespunzătoare este dar însoțitul vitezei critice.

Se vede în fine că amplitudinea oscilațiilor trebuie să crească pînă la viteza critică, pentru ca să se micșoreze apoi pe măsură ce crește viteza.

Exemplu de determinarea amplitudinilor. Pentru a lămurii cea ce precede, vom face o aplicațiune numerică.

Presupunem că $\eta = 4$ milimetri și că distanța osiilor e de $2^m, 1$, toate cele lalte date rămînînd aceleași ca la § VIII.

Construim mai întîi curbele ξ_0 pentru viteze de două, trei, patru și cinci învîrtituri pe secundă. Ele sînt reprezentate în *Fig. 4, Pl. 1, No. 3*.

Se vede că, începînd de la origină, aceste curbe se confundă aproape, că maximum lor are mai aceeași valoare și Corespunde la o aceeași abscisă: $t = 0^m, 165$, sau $mt = \pi$. Valorile x sunt ordonatele 2, 3, 4, 5 ale extremităților acestor curbe. Se calculează și valorile lui y și se construiesc curbele x și y *Fig. 5, Pl. 1, No. 3*) în funcție de vitesă. În fine din aceste două din urmă, se deduce

curba $\Delta = \frac{\sqrt{x_2^2 + y_2^2}}{\sin \frac{\alpha}{2}}$, care dă variațiunea amplitudinei mișcării complementare. Această curbă se compune din două ramuri avînd ca asimptotă ordonată ce corespunde vitezei critice.

Se vede că valoarea Δ se micșorează cînd viteza crește.

Se vede că valoarea Δ se micșorează cînd viteza crește.

S'a vădut mai sus că maximum amplitudinei mișcării complementare ξ_{i+1} se produce cînd avem:

$$\sin \frac{i\alpha}{2} = 1, \text{ sau: } \frac{i\alpha}{2} = (2p+1) \frac{\pi}{2}$$

și valoarea lui t pentru care ξ_{i+1} este egal cu semi-amplitudinea, este dată de:

$$(17) \quad \text{tg } mt = \frac{\pm \left(y \sin \frac{\alpha}{2} - x \cos \frac{\alpha}{2} \right)}{\pm \left(y \cos \frac{\alpha}{2} + x \sin \frac{\alpha}{2} \right)}$$

Numărătorul și numitorul au tot-d'auna același semn, însă semnul fie-căruia este + sau -, după după cum p este par sau impar.

Dacă calculăm valorile lui $\text{arctg } mt$, se vede că ele sînt tot-d'auna coprînse, pentru vitezele mai mari ca viteza critică și afară de vecinătatea acesteia

din urmă, între $\frac{\pi}{2} + 45^\circ$ și π și între $\frac{3\pi}{2} + 45^\circ$ și 2π . Prin urmare, amplitudinea mișcării complementare corespunde aproximativ la cea mai mare valoare negativă a deplasării primare ξ_0 , care se reprezintă prin $mt \rightarrow x$.

Numai pentru toate vitezele superioare vitezei critice, valoarea $\xi_{i+1} = \Delta$ este pozitivă. În adevăr, să considerăm ecuațiunea (16) care dă pe ξ_{i+1} , $\sin \frac{\alpha}{2}$ este tot d'auna pozitiv, pentru că $\alpha < 2\pi$.

Calculînd expresiunile: $y \sin \frac{\alpha}{2} - x \cos \frac{\alpha}{2}$ și

$y \cos \frac{\alpha}{2} + x \sin \frac{\alpha}{2}$, cu ajutorul curbelor din *fig.*

5, Pl. 1, No. 3, găsim că prima este tot-d'auna pozitivă și cea d'a doua negativă începînd de la viteza critică. Ele și păstrează semnele în valoarea lui ξ_{i+1} cînd avem: $\frac{i\alpha}{2} = 2q\pi + \frac{\pi}{2}$; prin ur-

mare, expresiunea dintre acolade în ξ_{i+1} este pozitivă, $\sin mt$ fiind pozitiv, și $\cos mt$ negativ, pentru valoarea $tg \, mt$ dată de (17). De altă parte, $\sin \frac{i\alpha}{2} = 2q\pi + \frac{3\pi}{2}$, expresiunea d'între acolade este

tot-d'auna negativă, și $\sin \frac{i\alpha}{2} = -1$. Produsul ξ_{i+1} este dar iar pozitiv. În resumat, termenul complementar dobîndesce între $\frac{\pi}{2} + 45^\circ$ și π (acestea

fiind valorile lui mt) valoarea Δ pozitivă. La același moment, valoarea ξ_0 este vecină de valoarea sa negativă cea mai mare, și deplasarea pozitivă corespunzătoare (dănd descărcarea roții) este: $\Delta - \xi_0$.

Termenul complementar poate dobîndi și valoarea Δ negativă, cu condițiune însă ca valoarea lui $\text{arc } tg \, mt$, coprînă între $\frac{3\pi}{2} + 45^\circ$ și 2π , să fie mai mică ca arcul mt , și pentru aceasta trebuie ca viteza să fie cel mult egală cu $18^m, 85$. De exemplu, pentru $mt = 2\pi - \frac{\pi}{8}$, ceea ce corespunde

la o vitesă de $17^m, 5929$ sau $63^{km}, 330$ pe oră, perioada este de șase-spre-zece șine; la a noa șină, termenul complementar atinge valoarea pozitivă Δ , care e egală cu $+16^{mm}, 8$. Valoarea lui ξ_0 este -5 milimetri. Deci greutatea suspendată

s'a ridicat cu cantitatea $z_1 = 16,8 - 5 = 11^{mm},8$ d'asupra pozițiunii sale mijlocii. De altă parte în același moment, scufundarea șinei, și prin urmare, a roței sau a bazei inferioare a arcului este de 2 milimetri. Prin urmare săgeata arcului a crescut în total cu $11,8 + 2 = 13^{mm},8$, și tensiunea arcului, 5.000 kilograme în starea statică, s'a micșorat cu:

$$\frac{13,8}{6} = 2^{tonc},300.$$

În același cas, pentru $mt' = 2\pi - 49^{\circ}14'$; ξ_{i+1} atinge valoarea negativă $\Delta = 16^{mm},8$.

La acest moment, $\xi_0 = 0$, $\varepsilon_1 = 0^{mm},5$. Deci: $z_1 - \varepsilon_1 = -16,8 + 0,5 = -K\theta_1$, și supraincărcarea fie-cărei roți d'inainte este: $\theta_1 = \frac{16,3}{6}$, adică 2,716 kilograme.

Când admitem, ca în § IV, că roata cade de pe șina din amonte pe șina din aval supraincărcarea este în tot-d'auna puțin mai mare de cât descărcarea.

Se vede în definitiv că cu denivelări de șine de 4 milimetri, denivelări relativ slabe prezentându-se normal pe căile bine întreținute, tensiunea arcurilor roților d'inainte și, prin urmare, presiunea ce exercită aceste roți pe șine variază între limite considerabile. Se poate chiar afirma că în vecinătatea unei viteze oare-care tensiunea arcurilor se anulează periodic și că atunci roțile nu apasă pe cale de cât în limita proprii lor greutateți. Încă nu este sigur dacă arcurile n'ar putea lua o tensiune negativă.

Această vitesă critică, care e foarte periculoasă din punctul de vedere al siguranței, este dată, după cum s'a văzut mai sus, de ecuațiunea $mt = 2\pi$, de unde:

$$\frac{1}{v} \sqrt{\frac{g}{PK}} = 2\pi,$$

sau, în fine,

$$v = \frac{1}{2\pi} \sqrt{\frac{g}{PK}}.$$

l fiind lungimea șinelor; P, greutatea suspendată pe fie-care resort; K coeficientul de flexibilitate.

Vitesa V este dar proporțională cu lungimea șinelor și în raport invers cu rădăcina pătrată a greutateții suspendate și a flexibilității. Ea e independentă de diametrul roților. Coeficientul de flexibilitate al roților de locomotivă este de obicei de la 5 la 6 milimetri, și greutatea suspen-

dată, în mijlociu de 5.000 kilograme pe roată, adică 10 tone de fie-care osie. În aceste condițiuni, viteze critice sunt:

Cu șine de	5 ^m ,50	59 ^{km} ,400 pe oră
»	6 ^m ,00	64 ^{km} ,800 »
»	8 ^m ,00	86 ^{km} ,400 »
»	11 ^m 00	118 ^{km} ,800 »

Ajungem ast-fel la concluzia isbitoare: că stabilitatea cea mai puțin bună a celor mai multe locomotive corespunde tocmai la vitezele obișnuite ale trenurilor de călători.

Uuul din marele avantagii ale șinelor lungi este de a întirzia vitesa critică.

X. Influența reacțiunilor glisierelor asupra oscilațiunilor arcurilor

Am văzut la § V că, dacă numim F_1 și F_2 reacțiunile glisierelor, putem pune:

$$F_1 + F_2 = A + B \sin 2\pi n (4t - \varphi),$$

$$F_1 - F_2 = C \sin 2\pi n (2t - \varphi),$$

n fiind numărul de învîrtituri pe secundă A, B, C nisce coeficienți depinzînd de date. Când luăm ca origină a timpului momentul în care unul din pistoane este în punctul mort înainte, faza φ are o foarte mică valoare. N'avem de cât să punem origina timpului puțin după numitul punct mort pentru ca să putem admite că φ e nul.

Vom obține ascilațiunile arcurilor datorite presiunii capului pistonului pe glisiere introducînd valorile lui $F_1 + F_2$ și $F_1 - F_2$ în expresiunile lui u, v și w (§§ III și VI) și efectuând integrările. Găsim ast-fel, cantitățile M și N fiind constantele de integrare:

$$u = AK + M \sin mt + N \cos mt \frac{BKm^2}{(8\pi n)^2 - m^2} \sin 8\pi nt,$$

$$v = M_1 \sin mt + N_1 \cos mt - \frac{1}{3} \frac{CKm^2}{(4\pi n)^2 - m^2} \sin 4\pi nt,$$

$$w = \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{1}{3}\right) AK + M_2 \sin mt + N_2 \cos mt - \frac{C}{3} \frac{Km^2}{(4\pi n)^2 - m^2} \sin 4\pi nt - \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{2}{3}\right) \frac{BKm^2}{(4\pi n)^2 - m^2} \sin 8\pi nt,$$

de unde deducem pentru $z_1 = \frac{v+w}{2}$:

$$2z = \left(\frac{\delta}{2b} + \frac{1}{3}\right) AK + M_0 \sin mt N_0 \cos mt - \frac{2C}{3} \frac{Km^2}{(4\pi n)^2 - m^2} \sin 4\pi nt - \left(\frac{5}{2b} + \frac{2}{3}\right) \frac{BKm^2}{(8\pi n)^2 - m^2} \sin 8\pi nt.$$

Aceste expresiuni implică condițiunile: $4\pi n \leq m$ și $8\pi n \geq m$, adică că numărul de învîrtituri trebuie

să fie deferit de $\frac{3}{4}$ și de $\frac{3}{2}$. Dacă nu, integralele ar avea o altă formă și ar conține un termen proporțional cu t .

Pentru a găsi constantele M_0 și N_0 vom presupune că valorile inițiale ale lui z_1 și $\frac{dz_1}{dt}$ sunt nule. Obținem atunci:

$$N_0 = -\left(\frac{\delta}{26} + \frac{1}{3}\right)AK,$$

$$M_0 = 4\pi n \frac{C}{3} \frac{Km}{3(4\pi n)^2 - m^2} + 8\pi n \left(\frac{2b}{\delta} + \frac{2}{3}\right) \frac{BKm}{(8\pi n)^2 - m^2}.$$

Mișcarea reprezentată de z_1 este resultanta a trei mișcări simple avînd drept perioade respective $\frac{2\pi}{m}$, $\frac{1}{2n}$ sau o jumătate de învîrtitură, și $\frac{1}{4n}$ sau un sfert de învîrtitură. Aceste două din urmă mișcări pot fi confundate într-una singură cu perioada $\frac{1}{4n}$. Perioada mișcării totale va fi dar cel mai mic

comun multiplu întreg al cantităților $\frac{2\pi}{m}$ și $\frac{1}{2n}$. Dacă

$\frac{2\pi}{m} = \frac{1}{p}$, p fiind un număr întreg altul de cit un multiplu de 2, perioada comună este durata unei învîrtituri.

Se poate considera expresiunea lui z_1 ca compunându-se d'un termen $\left(\frac{\delta}{26} + \frac{1}{3}\right)AK(1 - \cos mt)$ care nu conține viteza n , și dintr'o serie de alți termeni avînd la numitor $(4\pi n)^2 - m^2$ și $(8\pi n)^2 - m^2$. Acești termeni se micșorează din ce în ce mai mult pe măsură ce viteza crește.

Aplicațiune numerică. — Dacă presupunem, ca mai sus, $m = 6\pi$, perioada termenilor în $\sin mt$ și $\cos mt$ este de $\frac{1}{3}$ de secundă. Dacă numărul de învîrtituri este de trei sau de șase, perioada totală este asemenea de o treime de secundă. Pentru $n = 3$, valorile lui $F_1 + F_2$ și $F_1 - F_2$ sunt reprezentate în Fig. 2, Pl. I, No. 3; ele au ca ecuațiuni:

$$F_1 + F_2 = 2.9 + 1.2 \sin 8\pi nt,$$

$$F_1 - F_2 = 5.4 \sin 4\pi nt.$$

Presupunînd: $\delta = 1^m, 80$, $b = 2^m, 10$ și pentru celelalte date valorile admise mai sus, putem construi curba z , (Fig. 6, Pl. I, No. 3).

Vedem că maximum lui z_1 este de 6 milimetri, ceea ce provoacă o micșorare de tensiune a arcului de 1,000 de kilograme.

Pentru viteza de patru învîrtituri pe secundă, maximum lui z , e numai de $3^{mm}, 25$.

E lesne de vădut, în virtutea teoremei D. Vicaire citată în § IX, că oscilațiunile datorite reacțiunilor asupra glisierelor și au amplitudinea maximă când perioada reală $\frac{1}{n}$ a acestor reacțiuni este egală cu

$\frac{2\pi}{m}$, perioadă a oscilațiunilor proprii a arcurilor.

Luând pentru forțele $F_1 + F_2$ și $F_1 - F_2$ expresiuni apropiate, în care perioada nu mai e de cât $\frac{1}{2n}$ și $\frac{1}{4n}$, am găsit pe o cale indirectă valoarea aproximativă pentru maximum amplitudinei și vedem că, în exemplul numeric ales, acest maximum corespunde la o micșorare de tensiune a arcurilor d'inainte de 1.000 kilograme.

De altă parte, am arătat mai sus că influența nivelărilor căi este mult mai importantă. Rezultă că, în studiul stabilității locomotivelor, efectele acestei din urmă cauze trebuie mai cu seamă apreciate.

XI. Influența diferenței de flexibilitate a arcurilor.

Dacă, în ecuațiunile (2) din § I, valoarea flexibilității K n'ar fi aceeași pentru toate arcurile, sistemul ar fi în practică nerezolvabil. Cu toate acestea, trebuie să știm ce se întîmplă când flexibilitatea nu e aceeași, pentru că, de obicei, flexibilitatea arcurilor osiilor motoare este diferită de cea a arcurilor celorlalte osii.

Vom rezolva problema pentru cazul particular al unei mașini cu trei osii, egal încărcate și egal despărțate, în care centrul de gravitate al greutății suspendate s'ar afla în planul arcurilor. S'a vădut, la finele § VI, că această ipoteză nu micșorează întru nimic exactitatea rezultatului.

Fie K' flexibilitatea arcurilor osiei d'inainte (pur-tătoare), și K cea a arcurilor a celorlalte două osii (motoare).

Admițînd că am studia numai oscilațiunile provocate de curbura căi, presupusă aceeași pentru fiecare șir de șine, sistemul ecuațiunilor (1) și (2) din § I se reduce la sistemul următor:

$$\frac{p}{g} \frac{d^2 z_1}{dt^2} = \theta_1 - \pi_1, \quad z_1 - \varepsilon_1 = -K'\theta_1,$$

$$p \frac{d^2 z_2}{dt^2} = \theta_2 - \pi_2, \quad z_2 - \varepsilon_2 = -K\theta_2,$$

$$p \frac{d^2 z_3}{dt^2} = \theta_3 - \pi_3, \quad z_3 - \varepsilon_3 = -K\theta_3;$$

și ecuațiile din condițiune sunt:

$$\begin{aligned} z_1 - z_1 &= z_1, & z_2, \\ \pi_1 + \pi_2 + \pi_3 &= 0, \\ \pi_1 - \pi_2 &= 0. \end{aligned}$$

Rezolvarea acestui sistem conduce la ecuațiunea următoare în z_1 :

$$\frac{d^2 z_1}{dt^2} + \frac{g}{6P} \left(\frac{1}{K} + \frac{5}{K'} \right) z_1 = E_1,$$

în care:

$$E_1 = \frac{g}{6P} \left(\frac{5\varepsilon_1}{K'} - \frac{\varepsilon_3}{K} + \frac{2\varepsilon_2}{K} \right).$$

Deplasarea z_1 este o funcțiune trigonometrică de arcul $m_1 t$, m_1 având valoarea:

$$m_1 = \sqrt{\frac{g}{6P} \left(\frac{1}{K} + \frac{5}{K'} \right)}$$

Dacă $K = K'$, m_1 se reduce, după cum trebuie să și fie, la $\sqrt{\frac{g}{PK}}$.

Perioda oscilațiunii propriie a arcurilor d'înainte este $\frac{2\pi}{m_1}$. Pentru ca să fie mai lungă de cît aceea care corespunde la o aceeași flexibilitate a tuturor arcurilor, trebuie să avem:

$$\sqrt{\frac{g}{6P} \left(\frac{1}{K} + \frac{5}{K'} \right)} < \sqrt{\frac{g}{PK}},$$

de unde: $K' > K$.

Ast-fel, mărind flexibilitatea arcurilor uneia din osii, se mărește durata periodei fundamentale.

Când punem: $\varepsilon_1 = \eta + \lambda t$, celelalte valori ε fiind presupuse nule, oscilațiunea Z_1 este dată de ecuațiunea următoare, pe care o vom numi ecuațiune primară:

$$Z_1 = \frac{1}{1 + \frac{K'}{5K}} \left(-\eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin mt + \eta \cos mt \right).$$

În cazul când flexibilitatea este aceeași pentru toate arcurile, coeficientul $\frac{1}{1 + \frac{K'}{5K}}$ se reduce la $\frac{5}{6}$.

Prin urmare, raportul valorilor maxima ale lui Z_1 (independente de m sau de m_1), fie flexibilitatea diferită, fie aceeași, este $\frac{1 + \frac{1}{5}}{1 + \frac{K'}{5K}}$. Dacă $K' > K$,

acest raport e mai mic ca 1. Prin urmare, când flexibilitatea arcurilor d'înainte e mai mare de cît aceea a celorlalte arcuri, amplitudina oscilațiunilor primelor este mai mică de cît dacă flexibilitatea ar fi peste tot aceeași. Această mișcare de amplitudine nu e, de altminterlea, simțitoare de cît dacă flexibilitatea este foarte diferită. Ast-fel, punind

$K' = 2K$, raportul este de $\frac{6}{7}$ și, punind $K' = K$, raportul e de $\frac{6}{10}$.

Presupunem acum că osia cu flexibilitatea K' ar fi osia d'îndărăt, și să căutăm oscilațiunile părții d'înainte sau, ceea ce e tot una, valorile lui Z , sub efectul unei denivelări: $\varepsilon_1 = -\eta + \lambda t$, conve-nind acum că osia de indiciu 3 să fie osia d'înainte.

Pentru a rezolva sistemul de ecuațiuni, trebuie mai întii să calculăm valoarea lui Z , care este:

$$Z_1 = -\frac{g}{6PK} \frac{1}{m_1^2} \left(-\eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin m_1 t + \eta \cos m_1 t \right).$$

Apoi, deducem valoarea lui Z_3 , care este, punind

$$\begin{aligned} \sqrt{\frac{g}{PK}} = m: \\ Z_3 = \frac{4K + K'}{5K + K'} \left(-\eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin mt + \eta \cos mt \right) \\ + \frac{K'}{5K(5K + K')} \left[-\frac{\lambda}{m_1} \sin m_1 t + \frac{\lambda}{m} \sin mt + \eta \right. \\ \left. (\cos m_1 t - \cos mt) \right]. \end{aligned}$$

Ast-fel deplasarea Z , se compune din două oscilațiuni simple având ca perioadă $\frac{2\pi}{m}$ și $\frac{2\pi}{m_1}$.

Sunt, prin urmare, două valori ale vitezei critice date de relațiunile:

$$V_1 = \frac{m_1 l}{2\pi}, \quad V = \frac{ml}{2\pi},$$

prima fiind mai mică de cît a doua, dacă $K' > K$.

Primul termen din Z_3 având ca coeficient $\frac{4K + K'}{5K + K'}$ dă valori ceva mai mari de cît acelea ce ar avea Z_3 , dacă flexibilitatea ar fi peste tot aceeași. Dacă

$$K' = K, \quad \frac{4K + K'}{5K + K'} = \frac{5}{6}.$$

Dacă $K' = 2K$, $\frac{4K + K'}{5K + K'} = \frac{6}{7}$; raportul se apropie de unitate.

Al doilea termen din Z_3 , este funcțiune de flexibilități, și coeficientul său ia valori cu atît mai mari cu cît K' e mai mare în raport cu K . Tot asemenea și amplitudinea deplasărei totale z_3 . La limită, arcurile d'înainte oscilează ca și cum arcurile și osia d'îndărăt n'ar exista.

De exemplu, un tip foarte răspîdit de locomotivă de călători, este mașina cu patru osii, din care două motore și două purtătoare, una d'înainte, cel-laltă din-dărăt. De obicei, flexibilitatea arcurilor celor d'întîi trei osii este aproape aceeași, dar arcurile osiei d'îndărăt au o flexibilitate pînă la de șapte ori mai mare. Greutatea suspendată este asemenea mai mică. În acest cas, oscilațiunile părții d'înainte sunt aproape aceleași ca și când osia de d'îndărăt n'ar exista.

XII. Cazul unei mașini cu patru osii.

Păcând aceleași ipoteze ca la începutul para-grafului precedent și presupunând pentru toate arcurile aceiași flexibilitate și aceiași greutate sus-pendată, ecuațiunile mișcării într-o mașină cu patru osii sunt următoarele:

$$\begin{cases} \frac{P}{g} \frac{d^2 z_1}{dt^2} = \Theta_1 - \pi_1, & z_1 - \varepsilon_1 = -K\Theta_1, & \pi_1 + \pi_2 + \pi_3 + \pi_4 = 0, \\ \frac{P}{g} \frac{d^2 z_2}{dt^2} = \Theta_2 - \pi_2, & z_2 - \varepsilon_2 = -K\Theta_2, & z_1 - z_3 = z_2 - z_4 = z_3 - z_4, \\ \frac{P}{g} \frac{d^2 z_3}{dt^2} = \Theta_3 - \pi_3, & z_3 - \varepsilon_3 = -K\Theta_3, & \\ \frac{P}{g} \frac{d^2 z_4}{dt^2} = \Theta_4 - \pi_4, & z_4 - \varepsilon_4 = -K\Theta_4, & (\pi_1 - \pi_4) l_1 + (\pi_2 - \pi_3) l_2 = 0. \end{cases}$$

Cantitățile l_1, l_2 sunt distanțele osiilor la cen-trul de greutate.

Acest sistem se rezolvă lesne adunând primele patru ecuațiuni, ceea ce dă variabila auxiliară $u = z_1 + z_2 + z_3 + z_4$ în funcțiune de care putem cal-cula necunoscutele.

Dacă punem atunci $\varepsilon = -\eta + \gamma\tau$, avem pentru deplasarea primară z_1 :

$$z_1 = \frac{7}{10} \left[-\eta + \gamma\tau - \frac{\gamma}{m} \sin m\tau + \eta \cos m\tau \right],$$

când mașina n'are de cât trei osii, coeficientul termenului între paranteze este $\frac{5}{6}$.

Prin urmare, raportul oscilațiunilor primare ale arcurilor d'inaite pentru o mașină cu patru osii și peniru o mașină cu trei osii, toate datele ră-mânând aceleași, etc:

$$\frac{\frac{7}{10}}{\frac{5}{6}}$$

Ast-fel într-o mașină cu patru osii, oscilațiunile d'inaite, date de ecuațiunea primară, sunt cu o a cincea parte mai puțin puternice de cât într-o mașină cu trei osii.

S'ar putea studia pe deplin oscilațiunile totale și să se vadă că această conclusiune subsistă.

XIII. Cazul unei mașini cu boghiu

Să considerăm acum o mașină având două osii motoare d'indărăt și un boghiu d'inaite, ast-fel ca *pivotul boghiului* și osia d'indărăt să fie la aceeași distanță de osia centrală.

Să păstrăm pentru cele două osii d'indărăt ace-

leași notațiuni ca mai sus. Fie, afară de aceasta, Q greutatea apăsând pe boghiu; z_0 , deplasarea verti-cală a pivotului boghiului; ξ_2, ξ_2 deplasările arcu-riilor osiei d'inaite și a osiei d'indărăt a boghiului; χ_1, χ_1 , variațiunile greutății purtate de aceste arcuri; și θ'_1 și θ'_2 , variațiunile tensiunilor lor. Avem însă două sisteme de ecuațiuni pentru mașină și pentru boghiu.

1° Pentru mașină:

$$\begin{cases} \frac{P}{g} \frac{d^2 z_3}{dt^2} = \Theta_3 - \pi_3, & z_3 - \varepsilon_3 = -K\Theta_3, & \pi_3 + \pi_4 + \chi_1 + \chi_2 = 0, \\ \frac{P}{g} \frac{d^2 z_4}{dt^2} = \Theta_4 - \pi_4, & z_4 - \varepsilon_4 = -K\Theta_4, & z_1 - z_3 = z_3 - z_4, \\ \frac{Q}{g} \frac{d^2 z_0}{dt^2} = (\theta'_1 + \theta'_2) - (\chi_1 + \chi_2), & & \pi_4 - (\chi_1 + \chi_2) = 0; \end{cases}$$

2° Pentru boghiu:

$$\begin{cases} \frac{Q}{2g} \frac{d^2 \xi_1}{dt^2} = \theta'_1 - \chi_1, & \xi_1 - \varepsilon_1 = -K'\theta'_1, & \chi_1 - \chi_2 = 0, \\ \frac{Q}{2g} \frac{d^2 \xi_2}{dt^2} = \theta'_2 - \chi_2, & \xi_2 - \varepsilon_2 = -K'\theta'_2, & \end{cases}$$

Aceste două sisteme de ecuațiuni se pot reduce la un singur sistem, care e următorul:

$$\begin{aligned} (1) \quad & \frac{P}{g} \frac{d^2 z_3}{dt^2} = \Theta_3 - \pi_3, \quad z_3 - \varepsilon_3 = -K\Theta_3, \quad (5) \quad \pi_3 + \pi_4 + \chi_1 + \chi_2 = 0 \\ (2) \quad & \frac{P}{g} \frac{d^2 z_4}{dt^2} = \Theta_4 - \pi_4, \quad z_4 - \varepsilon_4 = -K\Theta_4, \quad (6) \quad \frac{\xi_1 + \xi_2}{2} - z_3 = z_3 - z_4, \\ (3) \quad & \frac{Q}{3g} \frac{d^2 \xi_3}{dt^2} = \theta'_1 - \chi_1, \quad \xi_1 - \varepsilon_1 = -K'\theta'_1, \quad (7) \quad \pi_4 - (\chi_1 + \chi_2) = 0 \\ (4) \quad & \frac{Q}{2g} \frac{d^2 \xi_2}{dt^2} = \theta'_2 - \chi_2, \quad \xi_2 - \varepsilon_2 = -K'\theta'_2, \quad (8) \quad \chi_1 - \chi_2 = 0. \end{aligned}$$

Sistemul de ecuațiuni (3), (4) și (8) permite de a găsi necunoscuta auxiliară $\xi_0 = \xi_1 - \xi_2$.

Sistemul (1), (2) și (5) dă cunoscuta auxiliară $z' = z_3 + 2z_4$.

Dacă luăm, în fine, ca altă necunoscută auxiliară $\xi' = \xi_1 + \xi_2$, suma ecuațiunilor (3) și (4) ținând seamă de (2) și (7) dă:

$$(9) \quad \frac{Q}{2g} \frac{d^2 \xi'}{dt^2} + \frac{\xi'}{K'} = \frac{\varepsilon_1 + \varepsilon_2}{K'} = \frac{P}{g} \frac{d^2 z_4}{dt^2} + \frac{z_4}{K} - \frac{\varepsilon_4}{K}.$$

Însă, după (6) avem:

$$\xi_1 + \xi_2 = \xi' = 4z' - 10z_4,$$

de unde:

$$z_4 = \frac{2z'}{5} - \frac{\xi'}{10}.$$

Se poate dar în ecuațiunea (9), să exprimăm pe ξ' în funțiune de date și de necunoscuta auxi-liară z' deja găsită.

Obținem în cele din urmă relațiunea următoare:

$$\frac{d^2 z'}{dt^2} \left(\frac{Q}{2g} + \frac{P}{10g} \right) + \xi' \left(\frac{1}{K'} + \frac{1}{10K} \right) = \frac{\varepsilon_1 + \varepsilon_2}{K'} + \frac{2\varepsilon_4 - \varepsilon_4}{5K},$$

din care deducem pe z' și toate cele-lalte necu-noscute.

Se vede că problema poate fi complet rezolvată în cazul cel mai general, flexibilitate și greutate suspendată diferite.

Canitatea m_1 , care dă perioada de oscilațiune proprie, are ca valoare:

$$m_1 = \sqrt{\frac{g}{\frac{Q}{2} + \frac{P}{10} \left(\frac{1}{K} + \frac{1}{10K} \right)}}.$$

Deplasarea $z_0 = \frac{z_1 + z_2}{2}$ a *pivotului boghiului* este o funcțiune trigonometrică de arcul $m_1 t$ și are ca perioadă $\frac{2\pi}{m_1}$.

Se știe că maximum al acestei deplasări corespunde vitesei date de expresiunea $V_1 = \frac{lm_1}{2\pi}$ fiind lungimea șinelor.

Exemplu numeric. — Valorile datelor sunt în genere următoarele: încărcarea unei roți de *boghiu*, 3000 kilograme; încărcarea unei roți motrice, 6000 kilograme; $K = 0,006$; $K' = 0,001$.

Din acestea deducem: $m_1 = 17,822$, și: $\frac{m_1}{2\pi} = 2,8363$.

Vitesa critică este dar: $V_1 = 1,2,8363$.

Pentru șine de 6 metri, este egală cu $61^{km},264$ pe oră, și pentru șine de 8 metri, cu $81^{km},684$.

Presupunem acum, pentru simplificare, că am avea: $\frac{Q}{2} = P$, $K' = K$. Pentru o denivelare $\varepsilon_1 = \eta + \lambda t$, deplasarea z_0 a *pivotului boghiului* are ca expresiune:

$$z_0 = \frac{\xi_1 + \xi_2}{2} = \frac{5}{11} \left(-\eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin m_1 t + \eta \cos m_1 t \right).$$

Comparând această valoare cu acelea cari au fost obținute pentru mașinele cu trei și cu patru osii, ajungem la conclusiunile următoare:

În condițiunile de greutate și de flexibilitate a arcurilor presupuse mai sus, oscilațiunile primare a *pivotului boghiului* și:

1. A arcurilor d'inainte a unei mașini cu trei osii sunt în raportul $\frac{\frac{5}{11}}{\frac{5}{6}} = \frac{6}{11}$;

2. A arcurilor d'inainte a unei mașini cu patru osii: $\frac{\frac{5}{11}}{\frac{5}{10}} = \frac{50}{77}$, sau aproximativ $\frac{5}{8}$;

3. A punctului situat în mijlocul celor două osii d'inainte a unei mașini cu patru osii ordinare $\frac{\frac{5}{11}}{\frac{5}{20}} = \frac{100}{121}$, sau aproximativ $\frac{5}{6}$.

Dacă în loc de a face ipotesa $\frac{Q}{2} = P$, cea ce revine a spune că fie-care roată a *boghiului* are aceeași încărcare ca și roțile motoare, am pune $Q = P$, de unde rezultă că încărcarea *boghiului* este aceeași ca și încărcarea unei roți motoare (adevărul este coprins între aceste două limite, și ultimul cas ar fi acela în care am substitui *un boghiu* osiei purtătoare d'inainte a unei mașini cu trei osii) expresiunea deplasării z_0 ar fi următoarea:

$$z_0 = \frac{18}{55} \left(-\eta + \lambda t - \frac{\lambda}{m} \sin m_1 t + \eta \cos m_1 t \right)$$

și această deplasare e, egală cu deplasarea arcurilor d'inainte ale mașinei cu trei osii, care 'i e identică sub toate raporturile, afară numai în cea ce privește osia purtătoare în raportul:

$$\frac{\frac{18}{55}}{\frac{5}{6}} = \frac{108}{275}, \text{ adică ceva mai puțin de cât } \frac{2}{5}.$$

Rezultă că e un foarte mare avantaj, într-o mașină cu două osii *cuplate* așezate d'indărăt, ca să aibă un *boghiu* d'inainte în loc de o osie purtătoare.

În resumat, *boghiul* are de efect de a atenua considerabil oscilațiunile cadrului unei locomotive. În aceasta consistă, în mare parte, superioritatea sa foarte reală.

Principalele conclusiuni ce reies din studiul de mai sus sunt următoarele:

Oscilațiunile pe arcuri a cadrului unei locomotive depind de vitesa mersului și trec printr'un maximum pentru oare-cari iuțeli, cari, adesea-ori sunt tocmai vitezele obicinuite ale trenului de călători;

Oscilațiunile cadrului fac să varieze considerabil, nu atât încărcarea ce se reazimă pe arcuri, cât tensiunile acestora, adică presiunea exercitată de roată pe cale.

Această presiune poate, în unele casuri, să se afle redusă la simpla greutate a roții. Șinile și traversele pot fi atunci ripate de efectul mișcării de șovăire, și dacă, în această ultimă mișcare, buza roței vine de exercită contra șinei o reacțiune la-

terală care, multiplicată cu coeficientul de frecare, dă un produs superior presiunii verticale a roții pe șină, această roată poate să se urce pe șină și să deraieze fără altă cauză. Se înțelege, de altminterlea, că această coincidență a descărcării unei roți cu maximum de aderență a budenului cu șina trebuie să se producă numai foarte accidental.

Se vor discuta aceste cestiuni în a doua parte a acestui memoriu.

Stabilitatea unei mașini depinde d'un număr oarecare de elemente al căror rol a fost interpretat în studiul ce precede. Se pot ușor compara diferitele tipuri de locomotive din punctul de vedere al stabilității, și avem mijloacele de a calcula diferitele elemente constitutive ale unei mașini, astfel ca maximum său de stabilitate să corespundă vitesei de mers mijlociu care 'i este hotărâtă.

(Va urma)

DRUMURI DE FER DE INTERES LOCAL

Legea de la 27 Decembre 1893

În urma prorogărei de la 17 Iunie 1887, prin care se stabilesc condițiunile de exploatare și construcțiune a c. f. de interes local, cu aprobarea ambelor camere, decidem următoarele :

Art. 1. Dispozițiunile art. 1 până la X inclusiv din legea de la 17 Iunie 1887 R. G. B. No. 8 prorogate conform art. I din legea de la 28 Decembre 1890 și prin care se stabilesc condițiunile de exploatare și construcțiune a c. f. de interes local se prorogază până la 31 Decembre 1894.

Art. 2. Cu aducerea la îndeplinire a dispozițiunilor din prezenta lege, care va intra în vigoare pe ziua de 1 Ianuarie 1894 sunt însărcinați ministrul de Comerț, de Interne și Ministrul de Finance.

Notă Această lege este publicată în ultima edițiune a «Die österreichischen Eisenbahngesetze» Prorogare ulterioară sau modificare a legii nu ne-am putut-o procura până acum.

BELGIA

Primul act legislativ relativ la Căile Ferate economice a fost promulgat la 8 Iulie 1875, el este intitulat: «Legea asupra tramvaiurilor». După art. 3 al acestei legi, durata concesiunii este fixată la 50 ani maximum.

După art. 5, redevența de plătit eventual de către concesionar, pentru utilizarea căilor publice, este atribuită statului, provinciei sau comunei, după natura căiei pe care tramvaiul e stabilit. Când tramvaiul împrumută căi de diferite naturi, actele de concesiune determină repartizarea redevențelor între stat, provincie și comună.

Guvernul este autorizat a renunța la partea re-

venind fiscului, cu sarcina pentru provincie sau comună de a suporta, în total sau în parte, cheltuielile de întreținere a căilor parcurse.

Provincia poate renunța la partea care 'i revine, cu sarcină pentru comună, de a suporta în total sau în parte cheltuielile de întreținere a căilor provinciale.

Scutirea de plată acordată căilor ferate economice după această lege era limitată la întrebuințarea căilor publice pentru stabilirea acestor căi. Aceste avantagii părând neîndestulătoare pentru stimularea înființării de căi ferate vicinale, guvernul a instituit, în 1880 o comisiune specială, însărcinată a studia mijloacele de a înzestra țara cu drumuri de fer secundare sau vicinale.

Pe baza lucrărilor acestei comisiuni a fost elaborată legea din 28 Mai 1884 care autoriză pe guvern a aproba statutele unei societăți numită : «Societatea națională a drumurilor de fer vicinale» având de scop construirea și exploatarea drumurilor de fer vicinale în regat.

Această lege nu se aplică tramvaiurilor destinate a deservi orașele, care rămăneau sub regimul legii din 9 Iulie 1875.

Concursul Statului, provinciilor și comunelor era determinat :

Acțiunile reprezentând capitalul social al societății nu pot să fie de cât în mânele comunelor provinciilor sau statului.

Concesiunile nu sunt acordate de guvern de cât dacă se justifică subscrierea, de către comunele interesate, a unui număr de acțiuni îndestulător

pentru a asigura construcțiunea și punerea în es ploatare a liniei de concedat.

Totuși, provinciile și statul pot să subscrie în locul comunelor, și în acest cas ei sunt titulari acțiunilor pe care le-au subscris.

Intervențiunea Statului, ca subscritor de acțiuni nu poate întrece jumătatea capitalului nominal a fiecărei linii.

Societatea poate emite obligațiuni cu dobândă fixă, până la concurența anuităților datorite de comune, provincii și Stat.

Guvernul este autorizat a garanta unei o a treia persoane dobânda și amortismentul acestor obligațiuni.

Societatea este scutită de patentă, taxe comunale și provinciale, de timbru și înregistrare.

Primele aplicațiuni ale legi din 28 Mai 1884 au arătat necesitate de a cere participarea particularilor de o dată cu a comunelor, provinciilor și statului, la formarea capitalului de instalare a liniilor vicinale, și de a limita intervențiunea Statului.

Într-o nouă lege din 24 Iunie 1885 care a modificat și complectat pe precedentă, s'a ținut seamă de aceste trebuințe. Monopolul acordat, prin legea abrogată Societății naționale de drumuri de fer vicinale, a fost mult atenuat prin legea nouă, care permite a acorda concesiuni de drumuri de fer vicinale, și altor societăți afară de Societatea națională și particularilor, dacă în termen de un an de la cererea concesiunilor Societate națională n'a făcut o cerere analoagă pentru dânsa și dacă ea n'a executat linia concedată în termenul fixat de guvern.

Ca consecință a art. 2 s'a adaogat o dispoziție transitorie care nu figura în legea abrogată și care autoriză pe guvern a garanta unui al treilea, timp de nouă-zeci ani, dobânda și amortismentul obligațiunilor Societății naționale de drumuri de fer vicinale până la suma de 600,000 lei anual.

Conform dispozițiunilor noiei legi s'au modificat statutele Societății naționale, noile statute acum în vigoare, au fost aprobate la 6 Iulie 1885.

Acestei legi sunt supuse în Belgia drumurile de fer vicinale și tramvaiurile, afară de acele care sunt destinate a servi orașele, care continuă a fi sub regimul legii din 9 Iulie 1875.

Un decret regal din 6 Iulie 1885 determină

condițiile sub care statul garantează serviciul obligațiunilor societății naționale de drumuri de fer vecinale

Legea din 28 Mai 1884

Art. 1. Guvernul este autorizat a aproba statutele unei societăți care se va constitui la Bruxelles sub numirea de *Societatea națională de drumuri de fer vicinale*, și care va avea de scop unic construirea și exploatarea drumurilor de fer vicinale din regat.

Accastă societate va fi considerată ca o societate anonimă.

Statutele vor fi compuse după principiile consacrate prin prezenta lege.

Ele vor fi conforme prescripțiunilor legii din 18 Mai 1873, într-un cât nu va fi trebuința de a se abate de la dânsa din cauza naturei speciale a societății

Art. 2. Acțiunile reprezentând capitalul său social sunt nominative, ele nu pot fi de cât ale comunelor, provinciilor și statului.

Art. 3. Acțiunile sunt împărțite într-atâtea serii câte linii concordate.

Fie-care serie are drept la toate beneficiile liniei la care s'a rapoartă până la concurența dobânzelor de 5 la sută pe an la capitalul vărsat, ea are drept la sfertul prisosului beneficiilor; restul de trei sferturi va aparține Societății naționale care l va afecta la formarea unui fond de rezervă.

Partea luată înainte de împărțire în profitul acționarilor care vor usa de dreptul de a se libera prin anuități nu va putea depăși totalul anuității de plătit de dânsii.

Societatea națională va face avansuri pentru pierderile ce exploatarea fie cărei linie ar putea ocasiona; ea le va relua din primile beneficii ale esercițiilor ulterioare.

Art. 4. Titluri de delegațiune la purtător, pot să fie liberate pentru patru cincimi a subscripțiunilor de acțiuni și în măsura vărsămintelor făcute asupra acestor subscrieri.

Purtătorii acestor titluri, n'au alt drept de cât a lua direct de la societate partea dividendelor de determinat prin satute. Ei n'au dreptul de a asista la adunări nici de a să amesteca în afacerile sociale.

Art. 5. După 66 ani de la începutul exploatărei unei linii concordate, acționarii au dreptul de a retrace titlurile de delegațiune care grevează acțiunile lor, cu condiție de a plăti purtătorilor acestor titluri capitalul nominal ce l reprezintă.

Art. 6. Societatea este administrată de un director general și un consiliu compus dintr'un president și patru administratori.

Există pe lângă aceasta un consiliu de supraveghere compus din șase membri.

Art. 7. Directorul general și presidentul consiliului de administrație sunt numiți de rege.

Cei-alți administratori sunt desemnați prin actul constitutiv al societății, pentru prima oară. Guvernul nu-

mește în jumătatea locurilor vacante; iar adunarea generală a acționarilor în cea-l-altă jumătate.

Atribuțiunile, onorariile și durata funcțiilor directorului general și a membrilor consiliului de administrație sunt regulate prin statute.

Art. 8. Comitetul de supraveghere este ales de adunarea generală a acționarilor pe un termen fixat de statute; membrii săi nu primesc nici o remunerație.

Art. 9. Adunarea generală a acționarilor să compune din delegații titularilor acțiunilor, la care să adăoga membrii consiliului de administrație și a comitetului de supraveghere, precum și Directorul general; primii au singuri vot deliberativ.

Art. 10. Societatea nu poate fi dizolvată de cât în virtutea unei legi, care va regula modul și condițiunile lichidării sale.

Art. 11. Societatea națională va putea părăsi exploatarea unei linii vicinale în casurile și condițiile următoare :

1. Dacă, timp de doi ani consecutivi, venitul brut al acestei linii a fost neîndestulător pentru a acoperi cheltuielile exploatarei sale ;

2. Dacă, timp de cinci ani consecutivi, venitul net al unei linii a fost neîndestulător pentru a acoperi 50 la sută din dobândile capitalului de prima instalare.

Propunerile tinzând la încetarea exploatarei unei linii vor putea fi făcute, în primul cas, fie prin consiliul de administrație al Societății naționale, fie prin unul din acționarii grupului interesat direct, și, în al doilea cas prin unul din acționarii numitului grup.

Aceste propuneri vor fi supuse acționarilor societății naționale, convocate în adunarea generală extraordinară.

Dacă părăsirea exploatarei de către societatea națională este hotărâtă, linia va fi remisă grupului de acționari direct interesați, dacă o pretind, pentru a continua exploatarea în vederea intereselor lor.

Dacă această cerere nu este făcută, să procede la lichidarea averii sociale.

Partea de activ revenind subscriitorilor de acțiuni libere le va fi remisă : cea revenind subscriitorilor de anuități va fi reținută de Societate pentru a fi aplicată la rambursarea parțială a obligațiunilor emise, angagiările subscriitorilor vor fi reduse după concurență.

În nici un cas Societatea națională nu va fi admisă a retrage sumele ce va fi avansat pentru a ajuta cheltuielile de exploatare.

Art. 12. Guvernul are dreptul de a controla toate operațiunile societății și, pentru aceasta, de a-i cere toate statele și științele. El poate să se opună la executarea or-cărei măsuri care, după dănsul, ar fi contrară, fie legii fie statutelor, fie intereselor statului.

Art. 13. Statutele nu pot să fie modificate de cât cu consimțământul guvernului.

Art. 14. Drumurile de fer vicinale sunt concesionate societății naționale de către guvern.

Nici o concesiune nu este acordată fără ca consiliile

comunale și deputațiunile permanente ale consiliilor provinciale să nu fi fost ascultate.

Or ce concesiune va fi precedată de o anchetă asupra utilității întreprinderii, traseul căii și taxele de transport.

Art. 15. Concesiile să fac pe durata societății.

Art. 16. Tarifele sunt regulate de consiliul de administrație, sub aprobarea guvernului; totuși, guvernul are dreptul de a cere urcarea sau de a interzice scăderea.

Art. 17. Nici o concesiune de drum de fer vicinal nu poate fi acordată altor societăți sau particularilor fără o anume lege.

Această dispoziție nu să aplică tramvaiurilor destinate a deservi orașele; acestea rămân sub regimul legii din 9 Iulie 1875.

Dacă societatea execută una din liniile pentru care au fost cerute concesiuni în regulă, cu planuri de execuție anexate, înainte de depunerea acestei legi, petiționarii concesiunei vor primi, ca cheltueli de studii o indemnitate a cărei valoare și condițiuni vor fi fixate prin decret regal.

Art. 18. Concesiunile nu vor fi acordate de guvern, de cât dacă se va proba, că s'a subscris de comunele interesate un număr de acțiuni îndestulător, pentru a asigura construirea și punerea în exploatare a liniei de concedat.

Totuși provinciile și statul pot subscris în locul comunelor, și în acest cas, ele sunt titularele acțiunilor subscrise.

Intervențiunea statului, ca subscriitor de acțiuni, nu poate întrece jumătatea capitalului nominal a fie-cărei linii, afară numai dacă o lege n'a dispus ast-fel.

Art. 19. Comunele, provinciile și statul pot să se libereze de subscrierile lor prin anuități.

Art. 20. Societatea poate emite obligațiuni cu dobândă fixă până la concurența anuităților datorite de comune, provincii și stat.

Guvernul este autorizat a garanta către ai treilea în condițiunile determinate de dănsul, dobânda și amortismentul acestor obligațiuni.

Angagiamentele statului, ca garant al obligațiunilor, nu pot întrece sumele fixate de lege.

Art. 21. Societatea nu poate fi supusă la nici o dare de comune sau provincii pentru concesiunile obținute ; ea este scutită de dreptul de patentă, ea este scutită de ori-ce taxă comunală sau provincială, fără prejudiciul aplicării legii din 19 Martie 1886 asupra drumurilor vicinale.

Art. 22. Actul constitutiv al societății, copiile sau extractele acestui act, registrele acționarilor sau altele, titlurile de delegațiune a acțiunilor, precum și obligațiunile emise de societate, sunt scutite de timbru.

Actele sunt înregistrate gratis.

Art. 23. Guvernul regulează poliția drumurilor de fer vicinale concesionate societății naționale. El va putea supune la jurământ pe agenții concesionarilor, și a-le atribui funcțiunile și competența agenților poliției judiciare, după regulile coprinse la titlul II din legea de la 15 Aprilie 1843 asupra poliției drumurilor de fer.

El este autorizat a impune Societății, în interesul serviciilor publice generale, provinciale și comunale obligațiunile și transporturile gratuite sau cu preț redus ce le va crede necesare.

Societatea se va conforma legii din 22 Mai 1878 asupra întrebunțării limbei flamande în materie administrativă.

Art. 24. Or-ce concesiune poate să fie rescumpărată de stat în condițiunile ce se vor fixa în actul de concesiune.

Art. 25. În fie-care an, Ministrul de Finance depune pe biurul camerei un raport al directorului general făcând să cunoască situația afacerilor societății; el adaogă situația concesiunilor acordate și ultimul bilan.

Art. 26. Un credit special de 2 milioane lei este pus la dispoziția guvernului, pentru ai permite de a interveni, prin luare de acțiuni, la formarea capitalului de construire și exploatare a liniilor care vor fi concesionate.

Acest credit se va realiza prin emiterea de titluri de ale datoriei publice. Său provizoriu cu bonuri de tezaur a căror scadența nu va trece de cinci ani.

Art. 27. Guvernul este autorizat a avansa sumele necesare pentru a acoperi cheltuelile de primă instalare a societății naționale. Un credit special de 300.000 lei, de luat din resursele obișnuite ale tezaurului, este alocat în acest scop Ministerului de Finance.

Legea din 24 Iunie 1885 asupra drumurilor de fer vicinale, revizuită și amendată

Art. 1. Guvernul este autorizat a aproba statutele unei societăți constituite la Bruxelles sub denumirea de Societate națională de drumuri de fer vicinale, precum sunt anexate la prezenta lege.

Art. 2. Drumurile de fer sunt concesionate prin decret regal.

Ele sunt concesionate societății naționale de drumuri de fer vicinale. Totuși, ele pot să fie concesionate și altor societăți sau particularilor, dacă în termen de un an de la cererea lor în concesiune. Societatea națională, n'a făcut o asemenea cerere pentru dânsa și dacă n'a executat linia concesionată în termenul fixat de guvern.

Art. 3. Nici o concesiune nu este acordată fără să se fi consultat consiliile comunale și deputațiunile permanente ale consiliilor provinciale.

Or ce concesiune este precedată de o anchetă asupra utilității întreprinderii, traseul, cât și tarifele.

Art. 4. Concesiunile nu sunt acordate societății naționale de cât în cazul când să justifica subscrierea unui număr indetulător de acțiuni pentru a asigura construirea și eventual punerea în exploatare a liniei concesionate.

Art. 5. Concesiunile sunt acordate societății naționale pe durata societății, celorlalte societăți și particularilor,

pe un termen de fixat prin decretul concesiune, fără însă a putea fi mai mare de opt-zeci ani.

Art. 6. Tarifele sunt regulate de societatea națională, sub aprobarea Guvernului; totuși, Guvernul are dreptul de a cere urcarea sau de a interzice scoborirea.

Art. 7. Guvernul are dreptul de a controla toate operațiunile societății și pentru aceasta, a cere de la ea toate situațiile și lămuririle. El să poate opune la executarea or cărei măsuri care, după dânsul, ar fi contrară fie legii, fie statutelor, fie intereselor statului.

Art. 8. Guvernul regulează poliția drumurilor de fer vicinale. El poate supune jurământului pe agenții concesionarilor, și ale conferi funcțiunile și competența agenților poliției judiciare, după regulile coprinse la titlul II din legea de la 15 April 1843, asupra poliției drumurilor de fer. El este autorizat a impune concesionarilor, în interesul serviciilor publice, generale, provinciale și comunale, obligațiunile și transporturile gratuite sau cu prețuri reduse ce le va crede utile.

Societatea națională se va conforma legii din 22 Mai 1878 asupra întrebunțării limbei flamande în materie administrativă.

Art. 9. Intervențiunea statului, ca subscriitor de acțiune a societății naționale, nu poate întrece jumătatea capitalului nominal a fie-cărei linii, afară numai dacă o lege n'a dispus alt-fel.

Art. 10. Guvernul este autorizat a garanta către ai treilea, în condițiunile ce le va determina, dobânda și amortismmentul obligațiunilor emise de societatea națională reprezentând anuitățile datorite de comune, provincii și stat.

Angagiamentele statului, ca garant al obligațiunilor, nu pot intra sumele fixate de lege.

Art. 11. Societatea nu poate să fie supusă de provincii sau de comune la nici o dare pentru concesiunile obținute, ea este scutită de patentă.

Ea este scutită de or ce impozit, taxă sau dare în folosul provinciilor și comunelor, în cea ce privesc imobilele sau obiectele afectate direct construirii sau exploatarei drumurilor de fer vicinale.

Art. 12. Sunt scutite de timbru :

Actul constitutiv al societății, copiile sau extractele acestui act, registrele acționarilor și altele, acțiunile la purtător, certificatele de acțiuni, titlurile de anuități subscrise de comune și provincii și actele care le ipoteciiază în folosul statului, precum și obligațiunile emise de societate și afișele de serviciu. Actele sunt înregistrate gratis.

Art. 13. Or-ce concesiune poate să fie rescumpărată de stat în condițiunile fixate prin actul de concesiune.

Art. 14. În fie-care an, Ministrul Agriculturii, Industriei, și Lucrărilor Publice depune pe biurul camerei un raport al consiliului de administrație făcând cunoscută situația afacerilor societății; să mai adogă situația concesiunilor acordate și ultimul bilan.

Art. 15. Dacă societatea execută o linie pentru care

o concesiune a fost regulat cerută, cu planuri de execuție anexate, înainte de 12 Mai 1882, petiționarii de concesiune, vor primi ca cheltuieli de studii, o indemnitate a cărei valoare și condițiuni se vor fixa prin decret regal.

Art. 16. Prezenta lege nu să aplica la tramvaiurile destinate a deservi orașele, aceste rămân sub regimul legii din 9 Iulie 1875.

Art. 17. Dispoziție transitorie. Guvernul este autorizat a garanta către ai treilea, timp de 90 ani, dobânda și amortismentul obligațiunilor societății naționale de drumuri de fer vicinale, până la concurența sumei de 600.000 lei anual, pe care fusese autorizat a o garanta prin legea bugetului datoriei publice pentru exercițiul 1885.

Art. 18. Prezenta lege înlocuiește legea în 28 Mai 1884.

(Va urma).

CAILE FERATE ROMANE

PUBLICAȚIUNE

Se dă în întreprindere construcția de casarme pentru locuința personalului în stațiile Salcia, Balaci, Beoca, Miroși și Troian, după linia Costești-T.-Măgurele.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru construcții de casarme pe linia Costești-T.-Măgurele, licitația din 4 Maiu 1897 stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până la ziua de 4 Maiu 1897, stil nou, orele 3 p m., când se vor deschide.

Supraoferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauciune de 2400 la casa centrală a Direcției Generale la București, depunerea cauciunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei, No. 124, în București.

E R A T A

Pagina	Coloana	Rîndul	În loc de:	Citește:
107	1	7	ale ei; curbura ce în	ale ei; curbură, ce în
107	1	33	BC'	BC
107	2	8	vom mai citi o dată	vom mai citi încă odată
107	2	22	$\sqrt{a^2 - C'^2 B^2}$	$\sqrt{a^2 - C' B^2}$
107	2	24	$\Sigma =$	$\epsilon =$
107	2	28	cu atât mai mare	cu atât mai mare cu cît b ie mai mare
107	2	30	Σ	ϵ
107	2	31	Σ	ϵ
107	2	32	$\frac{d\Sigma}{da}$	$\frac{d\epsilon}{da}$
107	2	34	Σ	ϵ
107	2	37	e, e	ϵ
107	2	41	Σ	ϵ
107	2	42	ungfiul	unghiul
108	1	8	a	a
108	1	8, 9	relativa	relația
108	1	9	$a=3b=0.12$	$a=3b=0.12$
108	1	30	$e =$	$\epsilon =$
108	1	39	$-\frac{1}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2$	$-\frac{1}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2$
108	1	40	$-\frac{1}{16} \left(\frac{b}{a}\right)^6$	$-\frac{1}{16} \left(\frac{b}{a}\right)^6 -$
108	2	9	$0 > \frac{b}{a} < 1$	$0 < \frac{b}{a} < 1$
108	2	32	Se vede bine	Se vede lesne
109	1	10	se vede bine	Se vede lesne
109	1	27	$\frac{9}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^f$	$\frac{a}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2$
109	1	29	$\frac{a}{2} = \left(\frac{b}{a}\right)^2$	$\frac{a}{2} \left(\frac{b}{a}\right)^2$
109	1	30	$\frac{b}{2} \times \frac{1}{3} \times 0.026$	$\frac{b}{2} \times \frac{1}{3} \times 0.025$
109	2	7	$\frac{a}{b}$	$\frac{b}{a}$
109	2	12	diferență	diferență
109	2	15	$\Sigma' + \Sigma''$	$\epsilon' + \epsilon''$
109	2	18	$c s$	cas
109	2	26	a	c
109	2	17	1.0334	1.0434
110	1	5	micșorarea	mișcarea
110	1	8	corecțiune	corecțiune
110	1	33	inecțiile	corecțiile
110	2	9	tăririi	toeiri
110	2	30	(1)	(1')
110	2	37	a ține pe mira	a ține mira
111	1	10	aci	aa'

FABRICI DE VAR HYDRAULIC DIN BREAZA ȘI COMARNIC (PRAHOVA)

A DOMNILOR

ERNEST MANOËL & OBLED

CELE MAI MARI ȘI MAI VECHI DIN VALEA PRAHOVEI

Producția anuală 20,000 tone

Varul hydraulic, fabricat în aceste fabrici este *garantat în mod absolut* de prima calitate, constant uniform, fiind experimentat înainte de a fi predat la laboratorul fabricii.

Garantăm o rezistență progresivă și copiam mai jos rezultatele constatate la laboratorul Onor Școalei de Poduri și Sosele din București cu certificatul No. 455, din 7/19 August 1895.

Certificat

„Rezultatele obținute la examinarea de 28 zile a probei de var hydraulic, semnată „G. B.” prezentată spre examinarea Laboratorului de Chimie al Școalei de Poduri și Sosele de D-nul E. Manoël, fabricant de var, în Comarnic și Breaza, cu petițiunea înregistrată la No. 343 în 1/13 Iulie 1895.

1. Greutatea volumetrică.

„Un decimetru cub de var hydraulic cântărește, afănat 766 grame, indesar 1180 grame.

2. Densitatea.

„Densitatea determinată cu aparatul «Schumann» este 2.85.

3. Granulositatea.

„Varul hydraulic cernut cu un system de 2 site, din care una cu 900 ochiuri, iar cea-laltă cu 5000 ochiuri pe centimetru pătrat lasă:

„residuu pe sita de 900 ochiuri	31.0%
„ „ „ „ „ 5000 „	11. „
„trece prin sita de 5000 „	58. „
	100.

4. Prisa.

„Pasta făcută din var hydraulic cu 4% apă și examinată cu acul «Vicat» se întărește în 25 ore, 10 minute.

5. Rezistența la tracțiune.

„Pentru constatarea rezistenței la tracțiune, s'a confecționat 80 briquete, din care 40 din var hydraulic pur cu 33% apă, iar din mortar (1 var hydraulic și 3 nisip eormal german) cu 11.5% apă.

„După 72 ore de la confecționarea briquetelor (în acest interval au fost acoperite cu hârtie umedă), jumătate din numărul fie-cărui grup de 40 s'a conservat. Cîlfrele din următorul tabel indică forța în chilograme sub influența căreia s'a produs rupțura pe centimetru pătrat de secțiune cu aparatul normal «Michaelis» briquetele avînd o secțiune de 5 centimetri pătrați

Briquete de var hydr. pur 33% apă.				
	7 zile	28 zile	7 zile	28 zile
CONSERVATE ÎN				
	APA		AER	
1	10.0	20.0	12.0	18.0
2	10.5	19.0	12.0	18.0
3	10.5	18.5	12.0	17.5
4	11.5	20.0	11.5	16.5
5	11.0	19.5	11.5	16.0
6	10.5	18.0	11.0	17.5
7	11.0	19.0	11.5	17.5
8	10.5	21.0	11.0	16.6
9	10.0	20.0	11.5	17.0
10	11.0	19.2	12.5	18.5
Suma	106.5	194.5	116.5	173.0
Media	10.65	19.45	11.65	17.30

Briquete de mortar (1.3) cu 11.5% apă				
	7 zile	28 zile	7 zile	28 zile
CONSERVATE ÎN				
	APA		AER	
1	3.0	10.5	4.0	9.5
2	3.0	11.0	3.5	11.0
3	3.5	11.5	4.5	10.0
4	3.0	11.5	3.0	9.5
5	3.5	9.5	3.5	8.5
6	4.0	11.0	4.0	10.0
7	4.5	11.0	4.0	10.0
8	3.5	11.5	4.5	9.5
9	3.0	11.0	3.5	9.0
10	4.0	11.5	3.5	10.0
Suma	35.0	109.0	39.0	95.5
Media	3.50	10.90	3.90	9.55

6. Constanța volumului.

„Pentru constatarea constanței volumului s'au confecționat 4 galetе din var hydraulic cu 40% apă.

„După 72 ore de la confecționarea lor, două s'au confecționat în apă, iar cele-lalte două s'au expus în timp de 6 ore la o temperatură de 120° cels. *Toate s'au comportat bine.*

„p. Șeful Laboratorului de Chimie.

(ss) Gr. Pfeiffer.

București 719 August 1895.

p. Director

(ss) N. I. Popescu.

Ast-fel probăm că varul nostru îndeplinește toate condițiunile cerute prin caetele de sarcine ale Onor. Ministerelor de Lucrări Publice și Onor. Serviciul de Geniu și întrece toate produsele similare din România și chiar din Europa.

Fabricile noastre mai produce și un var hydraulic special pentru tencueli pe care asemenea îl garantăm.

Pentru a se evita ori-ce falsificare de care am fost adesea ori victime, varul nostru este vîndut numai în saci plumbuiți și fie-care sac plumb. poartă marea «Stela» depusă la Onor. Trib. Ilfov, conform legii. Rugăm pe Onor. noastră clientelă de a distruge plumburile imediat după întrebuintarea varului nostru, ast-fel ca plumburi să nu se poată a se mai întrebuinta din nou.

Varul nostru a fost întrebuintat cu succes la lucrările noi pe linia Craiova-Calafat de D-nii Antreprenori Locatelli, Bouvier și Razazza; de D-nii Antr. Rizzardi și Durando și Farant pe linia Târgu-Ocna-Moinești, de D-nii Hirsch & Comp, la lucrările liniei Bîrlad-Galați, de D-l Inginer Șef de divizie Gheorghiu la lucrările apărări Podului peste Dunăre, la lucrările variantei Barboși-Brăila de D-lu Ing. Șef Zahariade, și de D-lu Antr. Ing. Pellerin, la linia Bîrlad-Galați la lucrarea de alimentarea Apei antreprișă F. Camiz Brăila.

Fie-care vagon a fost experimentat la laboratorul Școalei de Poduri și Sosele conform regulilor stabilite de Serviciul respectiv, și a fost în urma încercării aprobat, ne avînd până astă-zi nici un vagon refuzat.

Bazat, dar pe aceste repetate experiențe, și avînd în vedere îngrijirea cu care fabricăm varul nostru; garantăm în mod absolut calitatea varului predat de fabricile noastre.

Fabricînd cantități mari predăm varul cu prelu cel mai redus.

Pentru deslusiri și comande a se adresa la fabrica.

ERNEST MANOËL & OBLED
Comarnic (Prahova)

COMPAGNIE DU GAZ DE BUCAREST

APARATE DE ILUMINARE ȘI DE INCALZIRE PRIN GAZ

—'INCĂLZITORI DE BAIE DE SISTEMUL CEL MAI PERFECȚIONAT —

BUCURESCI
Calea Victoriei 54

Magazin de Expozițiune

BUCURESCI
Calea Victoriei 54

USINA SI DIRECTIUNEA LA FILARET

VÂNZARE DE COK PRIMA CALITATE
GREUTATE GARANTATA

Vânzare de CATRAN MINERAL pentru vâpsitul lemnelor, tablelor de fer și zidărilor expuse umezelei

FABRICA DE CIMENT PORTLAND

DIN BRAILA

IOAN G. CANTACUZINO

INGINER

Acastă fabrică, instalată de la 1890 pentru o producțiune anuală de 2000 vagóne, produce o calitate de ciment cu totul superioară. Fabrica furnisază la toate autoritățile și garantăm îndeplinirea cerințelor caetelor de sarcine, precum s'a dovedit prin numeroasele încercări făcute în laboratoarele oficiale. Tinem la dispoziția doritorilor certificatele obținute.

Expedițiile se fac în butoie de 200 sau 150 kg. cu marca fabricii :

„CAPUL LUI TRAJAN CU CULORILE NAȚIONALE“

sau în saci Plumbuiți în fabrică.

Pentru comande și veri-ce lămuriri a se adresa la

FABRICA DE CIMENT.—BRAILA

TELEGRAMS : **CIMENT, BRĂILA**

sau Domnului **T. ZWEIFEL**, reprezentant general al fabricii pentru România

BUCURESCI, Strada Stela 6; GALAȚI, Strada Presei 20; IAȘI Strada de jos 24.

ORGANISAREA OBSERVATORULUI MARITIM DIN HAMBURG

«DEUTSCHE SEEWARTE»

(Urmare)

SECȚIUNEA II-a

Furnisarea și controlul aparatelor. Aplicarea cunoștințelor magnetice la navigațiune

Cercul de activitate al acestei secțiuni îmbrățișează grija și examenul aparatelor meteorologice, magnetice și nautice, precum și aplicarea magnetismului în navigațiune. Supravegherea colecțiunii de modele și de instrumente este de asemenea în datoria sa.

La începutul existenței lui Deutsche Seewarte activitatea acestei secțiuni era, precum se înțelege, foarte intensă; trebuiau modificări și combinări noi de încercat, metode practice de uniformisat. Sextantele și octantele, care pe atunci mai toate se furnisau marinei de comerț de atelierele engleze, nu puteau fi bine examinate din lipsa de dispozitive ad-hoc. Dupe 1872 instrumentele în serviciul marinei de război fură supuse unei cercetări amănunțite și aceasta contribui în chip favorabil la producțiunea Germaniei în această direcție. A-fără de aceasta, nu exista mai nici un loc unde marinarii să găsească hărți și instrumente la nevoile lor. Confecționarea compasului era mai mult sau mai puțin abandonată în Germania și aplicarea cunoștinței deviațiunii precum și a compensațiunii compasului pe vasele de fer insuficient apreciată. Deutsche Seewarte, secundată de Admiralitatea Imperială, recunoscând importanța acestor ameliorări, întreprinsă fără repaus realizarea lor.

— *Barometrele* la cercetarea lor se examinează mai întâi în respectul graduățiunii scării și a nominului și apoi se compară cu barometrele principale ale lui Deutsche Seewarte, dându-se atențiune

specială asupra conținutului de aer din golul lui Toricelli. Aceste barometre de comparare și de observațiune, printre care se află un Fortin, un Wild-Fuess, un Köpen Fuess, un Heckelmann, un Fortin-Adie, etc., au la rindul lor corecțiunea bine stabilită în raport cu barometrul normal d'aci. O comparare a acestui din urmă cu barometrele normale ale altor institute din țară și din străinătate a fost asemenea altă dată stabilită.

Barometrul marin, — cu cuveta cu fundul fix și cu cilindrul foarte subțire, pentru împiedicarea oscilațiunilor provocate de zguduirea corăbiei, — se compară în știutul *vacuometru*, dându-se de ordin corecțiunea din 10 în 10 $\frac{m}{m}$ pe intervalul între 710—780 $\frac{m}{m}$.

Pentru compararea *barometrelor aneroide*¹⁾, — al cărui usagiu, de altminterlea, în observațiunile de mare nu este admis, — există dispozitive speciale, unde vidul se face cu o pompă de mercuriu.

Formula, după care se deduce starea presiunii cu un astfel de barometru în acest observatoriu, este de forma:

$$B = F + x + a(760 - F) + b \cdot t$$

unde:

B reprezintă starea presiunii de găsît

F lectura la aneroid

x erorea indexului pentru 0° și 760 $\frac{m}{m}$

a și b constante de determinat prin comparare și prin variațiunea de temperatură.

t temperatură.

Dacă rezultatul nu e destul de concordat, se poate introduce și un termen quadratic.

Pentru verificarea punctului de fierbere la *ther-*

¹⁾ Firma cea mai recomandabilă de aneroide ar fi *Otto Bohne* (C. B.) — Berlin. Unul bun costă între 80—100 mărci.

monetre, precum și pentru examinarea thermometerelor *hypsometrice*, dispozitivele sunt cunoscute.

Printre thermometerele-normale, provenind din cele mai multe ateliere: Fuess-Patent, Actien-Gesellschaft, Geisler & Sohn, Casella, etc. un Fuess-Patent (fără număr) este luat ca thermometer-normal-principal și scara lui, lungă de 45 cm. cu divisiuni de $\frac{1}{100}^{\circ}$, între -5° și 105° , este *calibrată* cu îngrijire mai pe toată întinderea.

În cursul anului 1893,—pentru a da o idee de activitatea lui Deutsche Seewarte în această ordine,—s'au examinat de secțiunea II-a:

Barometre de stațiune . . .	6
„ marine . . .	52
Thermometre pentru psychrom. . .	75
„ ordinare . . .	10
„ marine . . .	14
„ extreme . . .	65
„ frondă . . .	1
„ hypson . . .	2
„ dif. sys. . .	2

În total numărul instrumentelor meteorologice încercate în 1893 fu de 355

Cu instrumente de această specie, posesiune a lui Seewarte, fură în același an înzestrate:

Corăbii	297
Stațiuni meteorol. continent	56
„ „ în colonii	28
Expedițiuni științifice	8

Pentru fabricanții și comercianții de atari instrumente examenul lor se face pentru o mică plată. Marinarilor și oamenilor de știință acest serviciu se face gratis¹⁾.

— *Sextantul* servă marinarilor pentru a determina înălțimea soarelui sau a vre-unei stele d'asupra orizontului pe mare, cu ajutorul căria se calculează latitudinea locului. Construcțiunea sa se bazează pe faptul cunghiul unei raze de lumină de două ori reflectate cu direcția sa primitivă este dublu de unghiul oglinzilor reflectătoare.

Pentru examinarea Sextantelor și a altor instrumente de reflecție servește în Deutsche Seewarte o întocmire specială, care²⁾ permite de a aduce aparatele de încercat în mai multe poziții

¹⁾ Taxa pentru examinare este:

Sextant 3^{re}. Bar. aner. 1^{re}. Ther. norm. 1^{re}.

Bar. merc. 2^{re}. Compas 1.50^{re}. Ther. ord. 0.50^{re}.

²⁾ Descrierea stativului pentru verificarea Sextantelor în acest observatoriu să se vadă în: «Annalen der Hydrographie u. mar. Meteorologie» 1892. Heft-August von Koldewey.

cerute. Din punctul de încercare,—pe turnul sud, sub o căsuță metalică prevădută cu ferestre,—se găsesc unghiuri bine determinate, de mai înainte, între obiecte depărtate, cu aparate juste. Sextantul, care se examinează mai întâiu în privința exactității divisiunilor limbului, a calității oglinzilor, a opacității sticlei și a bunătații pozițiunii lunetei, se întrebuințează acum la determinarea unghiurilor între aceleași obiecte și din abaterile de la valorile știute se conchide greșala de excentricitate și eroarea de index. Asupra rezultatului acestui examen se eliberează un certificat după un formular anumit.

Sextantele și alte aparate de reflecție încercate în cursul anului 1893 în Deutsche Seewarte se urcară la 169

Firma cea mai căutată de Sextante este Potter în Londra¹⁾. Un sextant costă între 160—240 mărci.

— Instrumentul cel mai important și mai necesar pentru navigator este *Compasul* (busola). El îi este mentorul confient mai ales pe timpuri grele și pe ceață, sau în nopțile fără stele, unde observațiunile astronomice sunt imposibile.

Acul magnetic primește, cum se știe, direcțiunea sa de la pământ, care reprezintă un mare magnet și care exercită asupra ori-cărui alt magnet o acțiune atrăgătoare sau respingătoare. În indicațiunile sale un ac magnetic pe corabie arată mari abateri în raport cu acelea ale unui ac de pe uscat. Magnetismul *indus* în ferul corăbiei este cauza acestor abateri.

Un compas de marină nu consistă mai nici o dată dintr'un singur magnet, ci din mai multe lamele magnetice fixate pe o bucată de pânză subțire în direcții paralele. O roșă a vinturilor marcate după 32 direcții, se găsește lipită pe partea superioară a acestui mic disc. În mijlocul unei cutii de alamă sau de cupru se înalță un cui, pe al cărui vîrf se așează roșă cu tot sistemul, în centrul său, unde o mică proeminență metalică cu fundul căptușit cu agată îi permite o mișcare orizontală fără fricțiune, în toate sensurile. Această cutie bine astupată se instalează pe corabie prin

¹⁾ O descriere pe larg a Sextantelor și a procedurilor lor de verificare să se vadă în: «Aus dem Archiv» der D. S. Jahrgang 1881, No 4.

«Der Sextant. Resultate der Prüfung» von Eylert.

suspensiunea Cardan într-o poziție așa, că o marcă, pe care o poartă pe o dungă în interiorul său să cadă în linia mediană a corăbiei. Suspensiunea Cardan asigură o pozițiune aproape orizontală a rosei, iar câptușirea turioanelor cu gumă mode-rează violența isbirilor produse de vas. Acestea sunt ȳisele «Compase uscate», sau fără fluid ȳ).

După inovări mai recente însă, plutește tot compasul într'un lichid de o compoziție specială, susceptibil de a nu îngheța și nici a ataca părțile metalice ale cutiei, pe care o umple în întregul ei și în care stă închis hermeticește. Sistemul magneților, perȳend prin această cufundare într'un mediu lichid o mare parte din greutatea sa, devine mai sensibil și se mișcă mai liber pe virful său de sprijin. Fundul interior fiind câptușit cu cauciuc, inconvenientele creșterii de temperatură sunt evitate. Acesta este «Compasul fluid». Avantajul său cel mare este potolirea repede a oscilațiunilor și evitarea ast-fel a întoarcerii polilor la mișcările repeȳi ale corăbiei.

Sistemul cel mai perfect de compase cu fluid este actualmente al lui Ritschie din Boston.

Dacă compasul, ori de ce gen ar fi, are și o alidadă, care să permită determinarea azimuthului la obiecte depărtate de pe uscat sau a punctului răsărit ori apus, atunci se ȳice compas azimuthal. Un atare se află, de obiceiȳ, la ori-ce corabie.

Un compas se examinează:

a) În privinȳa excentricității divisiunilor rosei, — măsurându-se cu alidada unghiuri deja cunoscute.

b) În privinȳa collimațiunei acelor magnetice, — măsurându-se unghiuri între nordul dat de rosă și alte obiecte, al căror unghiul de la adevărata direcție magnetică este cunoscut.

c) În privinȳa greutăȳei acului

d) În privinȳa momentului magnetic și a momentului de inerție prin provocare de oscilaȳi și prin abateri cu un magnet exterior la o distanȳă cunoscută, sau cu un aparat de cosinus. Momentul magnetic e bine să fie cât se poate de mare.

e) În privinȳa sensibilităȳei după durata oscilaȳiunilor. Această durată, pentru a răspunde condiȳiunilor cerute de teorie și de experienȳe, e bine să fie cam 16 sec.

La toate aceste verificări se notează rezultatele în vederea unei ameliorări ulterioare, de e posibilă.

Numărul compaselor controlate, cărora li s'a hotărit corecȳiunile și liberat certificate în cursul anului 1893, sunt:

Compase uscate:

Compase azimutale	20
• de cârmă	21
• transparente	4
Așa numitele Boots-Compase	3
Rose de rezervă	31

Compase cu fluid:

Compase azimutale	6
• de cârmă	12
Boots-compase	2

Deci compase, în total 99.

Heckelman, Bamberg și alȳii construiesc în Germania atât compase uscate cât și compase cu fluid. Preȳul variază între 125 și 220 mărci.

— Magnetismul terestru lucrează nu numai asupra acului magnetic, ci și asupra ferului nemagnetizat, mai ales asupra ferului moale, făcându-l, după cum se știe, un adevărat magnet. Este magnetismul de inducȳiune. Acest nou magnetism influenȳează direct acul magnetic după masa și apropierea ferului în prezenȳă. așa că chiar la corăbiile de lemn unde piesele de fer sunt puțin numeroase, atari acȳiuni perturbatrice încă se manifestă. În acest din urmă cas însă influenȳele lor sunt de o importanȳă mult mai mediocră.

Înlăturarea acestor perturbaȳiuni la corăbiile de fer este o dificultate mare și serioasă. Aci interveni metoada ȳisă a *compensaȳiunei*, care consistă în adaptarea, pe lângă compas, a diferite bare magnetice sau bucăȳi de fer moale, care să provoace acȳiuni tocmai contrarii perturbaȳiunilor venite de la corabie. Sistemul de compensare variază cu Statele, la care aparȳin vasele marine.

Abaterea acului provocată de inducȳiune este variabilă și depinde de numeroase împrejurări: de meridianul magnetic al locului (declinaȳiunea magnetică), de cantitatea de magnetism pe care o ia corabia la construirea ei în chantier, de poziȳiunea compasului pe bord, de locul unde se găsește corabia (intensitatea magnetică) și de cea-ce în timpii din urmă s'a numit *curs* (direcȳie). Cu acest *curs* se schimbă magnetismul în ori-ce timp și cu el și *deviaȳiunea*.

La construcȳiunea sa în chantier corabia însăși devine un magnet cu polurile în puncte diferite sinul său, după felul șederei, așa că axa magnetică a lui nu coincide cu axa longitudinală a acestei corăbii Acest magnetism descrește, într'ade-

ȳ) Compasul «Kaiser-Leyden» (Holland-Utrecht) cu magnetul lămelor de formă circulară este cel mai eficient în acest gen de compase

văr, după multe colindări pe mare; cu toate acestea, tot rămâne ceva din el ca *magnetism permanent*.

Prin inducțiunea magnetică, apoi se află în ferul *monte* al corăbiei o cantitate de magnetism tot-d'auna *variabilă*, a cărei tărie și direcție depinde de locul în care această corabie se găsește, precum și de sensul mergerei sale.

De se vor mai adăoga încă și perturbațiunile provenite de la așa numitul *magnetism rămanent*, provocat în ferul *jumătate călit* după felul *cursului* în călătorie, se va vedea că cauzele care influențează deviațiunea compasului, sunt tot atât de multiple cât și de variabile.

În tot cazul determinarea relațiilor între aceste cauze și deviațiunea pricinuită de ele este un problem greu și însemnat. Și cu toate acestea când ne gândim la importanța rolului ocupat de corăbiile de fer în spintecarea apelor și în relațiunile moderne problema devine vrednic de ori-ce atențiune și de ori-ce interes.

Căpitanii, cărmacii, aspiranții de marină, etc., obțin după cerere, explicații necesare la un model propriu în mic imaginat de D-l Neumayer asupra tratării compasului precum și asupra deviațiunei și variațiunilor magnetice în călătorii ¹⁾.

Mijlocul cel mai apt de a perfecționa studiile magnetice în navigațiune și de a fixa schimbările în deviațiune după diferitele capuri (direcții) este achizițiunea unui bun material de observațiuni pe vasele navale defer. De aceia se și recomandă expres căpitanilor ținerea scrupuloasă a observațiunilor magnetice în călătoriile lor, dându-li-se pe lângă aceasta, lămuriri și instrucțiuni speciale pentru găsirea deviațiunei vaselor respective ²⁾.

Într'un jurnal ținut de deviațiune se trece în de regulă :

- a) Data (anul, luna, ziua) ;
- b) Adevărul timp local ;
- c) Longitudinea și latitudinea geografică ;
- d) Direcțiunea vasului după compas (după cel de la cărmă, sau după cel numit Regel-Compas) ;
- e) Azimutul soarelui sau al unei stele după visarea cu alidada de la compas :

¹⁾ A se vedea în *Aus dem Archiv der Deutschen Seewart Bed.* VI, 1883, No. 2: Leitfaden für den populären Unterricht in der Deviation-Lehre mit Benützung des Neumayerschen Deviations-Modells, precum și în Bd. VII, Jahrgang 1884, No. 3: Die Lehre der Deviation der Kompassse von Dr. Neumayer.

²⁾ A se consulta: Instruction über die Behandlung der Deviation des Kompasses am Bord eiserner Schiffe, herausg. von der Direction der Deutschen Seewarte 1883.

- f) Adevărul azimuth calculat dupe metode astronomice ;
- g) Diferința între aceste azimuthe (e) și (f). Aceasta este abaterea totală (Gesammtmissweisung) ;
- h) Declinațiunea magnetică a locului dată dupe hărți ;
- i) Diferința între această declinațiune și abaterea (g), — deviațiunea. —
- j) Direcția și tăria vântului ;
- k) Inclinarea către bâbord și tribord (dreapta și stânga) ;
- l) Cursul magnetic general și distanța în cele din urmă 24 ore ;
- m) Observații asupra stării mării, asupra duratei șederei în porturi, reparaturilor, încărcărilor, etc.

Aceste jurnale se distribuie și se supraveghează de secția II-a a Institutului.

Deviațiunea pentru un compas plasat pe linia mediană a unui vas și presupus *orizantal* se calculează după formula :

$$\delta = B \sin z + C \cos z + D \sin 2z$$

în care δ e deviațiunea (abaterea acului de la declinațiunea magnetică).

B , C , D constante calculate, de preferință, din observațiuni directe,

iar z *cursul* dat de compas

Pentru poziția inclinată spre bâbord sau spre tribord formula de deviațiune are tot aceeași formă, numai valoarea termenului C se schimbă prin introducerea unui nou coefficient (Krängungs-Koeffizient).

Valorile *teoretice* ale coefficientilor B , C , etc. se deduc din o formulă generală stabilită întâia oară de Poisson ¹⁾ și stau în relațiune cu elementele magnetice ale pământului într'un punct dat, cu intensitatea și direcțiunea *magnetismului permanent și rămanent* al corăbiei cu mărimea coefficientilor de inducțiune a ferului ei în diferite sensuri. Acești coefficienti de deviațiune s'ar putea dar calcula prin formulele, care îi leagă de aceste elemente; totuși compararea cu valorile deduse din observațiunile directe ale deviațiunei se preferă, în general. Pentru perfecționarea valorilor acestor coefficienti servesc, tocmai, jurnalele de mai sus,

¹⁾ Formula acțiunei generale a magnetismului terestru și a magnetismului corăbiei asupra acului, — presupus foarte mic, — ar fi:

$$\begin{aligned} X' &= X + aX + bY + cZ + P \\ Y' &= Y + dX + eY + fZ + Q \\ Z' &= Z + dX + hy + kZ + R \end{aligned}$$

în care X , Y , Z sunt componente forței magnetice *terestre* după lungimea și lărgimea corăbiei (presup. orizantală), precum și verticala ei.

X' , Y' , Z' componentele acțiunei *totale* ale pământului și ale vasului asupra acului după aceleași direcții.

P , Q , R componentele acțiunei magnetice ale vasului după aceleași sensuri.

iar a , b , c , ... coef. de inducțiune ai ferului în diferite sensuri.

care aduc observațiuni din felurite puncte ale mărilor și după felurite cursuri. După fie-care voiaj valorile actuale se ameliorează cu rezultatele noi dobândite și se comunică căpitanilor pentru serviciul ulterior.

În mai de obște se preferă, însă, calculului prin formula de mai sus pentru deducerea deviațiunii o reprezentare grafică, pe care Institutul sau agenturile sale competente o comunică vaselor la plecarea lor și pe care o deduc din observări speciale făcute în apele porturilor, după o metodă simplă. Se pune pentru aceasta de se învêrtește o corabie de mai multe ori în loc și se visează cu alidada, în interval, obiecte de pe uscat de azimut cunoscut, citindu-se în același timp și indicațiunile date de compas. Diferințele constatate dau elemente pentru curba de deviere.

Dacă abaterile sunt prea mari, se combat prin compensare cu bare magnetice plasate în poziții anumite, după cum s'a spus.

Autorul acestui memoriu a căutat — pe timpul șederei sale în Observatorul din Hamburg — și a obținut prilejul de a asista pe corabia daneză «Jupiter» (Kap. Havemann) la o asemenea regulare totală de compas: — compensație și determinare grafică a deviațiunii — în apele Elbei de la «Brushausen» ¹⁾.

Observări și operațiuni analoage pentru determinarea deviațiunii compasurilor pe vasele de fer s'au făcut, în cursul anului 1893, de către observatorul central sau de agenturile sale:

In Hamburg	la 21 vapoare	și 3 cor. pânză.
• Neufahrwasser	• 6	• —
• Flesburg	• 6	• —
• Lübeck	• 1	• —
• Stettin	• 2	• —
• Wjk a Töhr	• 1	• —
• Kiel	• 2	• 1

Afară de aceasta peste 20 de visite s'a făcut pe bordul corăbiilor pentru darea de sfaturi relative la situarea și compensarea compasurilor lor.

Vasele, care în decursul aceleiași an au furnizat jurnale regulate de deviațiune. aparțin:

a) Vapoare:

La Hamburg- Amerikanische- Packetfabr.-Actien-Gesellschaft	cu 54 jurn
• Norddeutscher-Lloyd	• 20
• Hamburg-Südamerikanische-Dampfschiffahrt-Gesellschaft	• 26
• Kosmos-Linie și alte linii diferite	• 46
Total	146

b) Corăbii cu pânză:

In Regiunea Elbei	cu 43 jurn.
• » Vesperului	• 33
• » Mărci ostice	• 3
Total	79

Suma totală a acestor jurnale se urcă dar la 225.

Materialu adunat din jurnalele de deviațiuni pe mări se cataloghiază cu multă ordine, se discută cu băgare de seamă și din aceste discuțiuni se trag conclusiuni pentru rezultate atât practice cât și științifice, care se publică în monografii, mai ales în «Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte.» Discuțiunea complectă, adică deducerea tuturilor constantelor de deviațiune, este o operațiune laborioasă și nu se practică cu folos de cât pentru vasele cu o durată de observațiuni pentru un număr mare de ani, cel puțin de 3 ¹⁾.

Observațiuni regulate de declinația și înclinația magnetică în stațiile de pe coste, — iar în Hamburg chiar și de intensitate, — ajută la determinarea variațiunilor magnetismului, necesară pentru buna regulare a compaselor.

— Pentru că examinarea *lanternelor de corăbii* se efectuează tot sub supravegherea Sect. II-a de agenturi puse sub dependența sa, s'o amintim înainte de a părăsi acest câmp al aparatelor.

Mai întâiu se cere ca aceste lanterne în respectul dimensiunilor lor exterioare, a marinei lentilei, a pozițiunii flacărei și reflectorului să îndeplinească anume condiții. După aceea, intensitatea luminei se examinează și se măsoară cu dispozitive proprii după o unitate bine determinată. Distanța de vedere trebuie să fie cel puțin de 2 mile germane ²⁾. Atari determinări să fac într'un local special al Agenturei principale din Hamburg de câți-va ani încoace.

Afară de aceasta, cercetări de pozițiile cele mai favorabile ale lanternelor pe corăbii pentru zărirea cea mai depărtată a luminei precum și pentru de-

¹⁾ Expunerea pe larg a teoriei compasului, a tratării și calculei deviațiunii pe vasele de fer se găsește bine descrisă în opul: «Der Kompass an Bord» publicat de Deutsche Seewarte. Hamburg 1889.

¹⁾ Să se vadă o discuțiune de acest gen în:

Aus dem Archiv pro 1879 sub titlul:

Ueber die Veränderungen des Magnetismus in eisernen Schiffen von C. Koldewey.

²⁾ O milă germană are cam 7.5 km.

terminarea culorii celei mai proprii acestei zăriri (culoarea roșie și culoarea verde) se fac din când în când în josul Elbei sub conducerea a comisiei competente ordonate de institut. O atare p. ex. avu loc în Noembrie și Decembre 1893 în apropiere de Brunshausen.

S'au cercetat în cursul aceluiași an de către agenturile competente :

Lanterne laterale	174
• de catard (mijloc)	34
• pentru vase ancorate	88
Total	296

Pentru fie-care piesă se percepe 2 mărci de examinare și se eliberează un certificat. Căpitanii sunt ținuti să prefere lanternele cu stampila de verificare.

— În fine tot sub paza Secț. II-a stă și colecția de modele și de instrumente, care, afară de aparate de observațiune, conține și obiecte doveditoare de progresul făcut în această direcție și slujitoare instrucțiunii publicului nautic.

Diferitele grupuri, după natura obiectelor, din această colecțiune ar fi :

- | | |
|-------|---|
| Grupa | I-a — Instrumente nautico-astronomice și geodesice ca sextante, oglinzi, prisme, theodolithe astronomice, pendule, etc. |
| • | II-a — Chronometre și ceasornice: modele de chronometre, diferite sisteme de échappement, etc. |
| • | III-a — Instrumente magnetice și compase: rose de compase, dispozițiuni de compensație, bare magnetice, aparate de intensitate, etc. |
| • | IV-a — Aparate hidrografice: aparate pentru măsurarea adâncimei, thermometre de mare, linii de indicarea nivelului apei cu dispozițiune înregistrătoare și integrante, etc. |
| • | V-a — Instrumente și aparate de meteorologie: barometre, thermometre de diferite construcțiuni și proveniențe, barografe, thermografe, anemometre, pluviometre, etc. |
| • | VI-a — Aparate fizicale de instrucțiune ca: pompe modele de deviațiune, hypsometre, etc. |
| • | VII-a — Modele pentru avertisarea vremii ca: vitrine de așare, modele de signale atât în serviciu lui Deutsche Seewarte cât și a altor oficii din streinătate, etc. |
| • | VIII-a — Modele de corăbii sau de părți de corăbii atât vechi cât și noi, modele de mașini, de șurupuri, modele de cârmă, deseme de corăbii naufragiate, etc., etc. |

Vederea acestor interesante obiecte, al căror număr trece peste câte-va sute, este, de două ori pe săptămână, permisă și publicului curios.

— Ca producțiuni științifice din partea amplotiașilor acestei secțiuni sunt de amintit lucrările în legătură cu travaliul lor, relative, care la resulta-

tul încercărilor diferitelor ordine de aparate, care la discuțiunea cestiunilor de magnetiam, publicate ori în *Annalen der Hydrographie*, ca articole lunare, ori în *Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte* ca monografii și ca memorii.

SECȚIUNEA III

Grija de cunoștința și de mersul timpului.
Meteorologia coastelor. Avise de furtune. Meteorologia telegrafică în Germania

Fenomenele care se desfășură în Europa stau în legătură cu mișcările atmosferice de peste nordul oceanului Atlantic. Pentru a putea judeca pe cele d'întăiu trebuie luate în băgare de seamă cele de al doilea. Lucrările sinoptice privitoare la Ocean ajută dar organizarea aviselor de timp pentru țărmurile Europei. Meteorologia continentală recheamă meteorologia maritimă. Această ocupațiune stă în sarcina secțiunii a III-a.

Cercetarea mediilor lunare sau anuale a elementelor meteorologice constituie studiul *climei* unui loc. Urmărirea variațiunilor acestor elemente dintr'un moment într'altul constituie *vremea*. A surprinde aceste variațiuni într'un moment pe o suprafață întinsă și a le urmări apoi pas cu pas este a face *timpul*. Distincțiunea aceasta în studiul meteorologiei, introdusă mai ales de Buy-Ballot, date de asemenea metoade noi de perfecțiune. Introducerea telegrafului în serviciul meteorologiei, precum și speranța de a trage foloase pentru navigație și agricultură din prevederile de timp făcând ca acest din urmă punct de vedere, mai ales, să fie aplicat cu o furie lăudabilă.

După ce Franța, Englitera, Olanda, și mai ales Statele-Unite din America introduseră în preocupările lor serviciul prognoselor pentru navigație și agricultură, Germania nu putu rămâne îndărât, mai cu seamă după evenimentele fericite din 1870. Meteorologia telegrafică se organiză ca și acolo pe un picior important. Siguranța voiajelor pe mare precum și preservarea populațiunilor coastelor contra furtunelor fu prima tendință. Intrunirea unui material numeros atât din țară cât și din afară dete mai în urmă ocașie și la cercetări de o altă ordine.

— Care este materialul lui Deutsche Seewarte în acest respect ?

Cum își pune întrebarea și cu ce succes ajunge a o rezolva?

Mai înainte de crearea lui Deutsche Seewarte depeși de timp soseau în câte-va centre din Germania, din Franța, Belgia, Olanda, Suedia, Rusia și Turcia, care se transmiteau sub formă tabulară porturilor și câtor-va jurnale. În 1863 Guvernul Hannoverian încercă să folosească avertismente admiralului Fitzroy pentru serviciul porturilor; 14 furtune însă fură scăpate. La 1865, Dove, după un număr mai important de telegrame, să silește să reia aceeași încercare; în timp de 10 ani, totuși, nu putu să anunțe de cât 9 furtuni. *Nord-deutsche Seewarte*, mai târziu, care întreprinse același serviciu, nu dedea avertismente de cât după avisul oficiului meteorologic din Londra. Cu instalarea lui Deutsche Seewarte numai, fu posibil un sistem rațional de atari avertismente, căci ea câștigându-și afară de statele de mai sus încă și Danemarca, Italia, Austria, Anglittera și Grecia își lărgi câmpul de informațiuni, în cât de la vestul Irlandei până la linia Archangel-Charcow, de la Bödo (în Norvegia arctică) până la capul Italiei, în jos, mai bine de o sută de depeși zilnice, — dintre care peste 30 numai țară — sosesc în biurourile sale. Aci nu sunt socotite și depeșile cu observațiuni de la 2^h după prinz, nici cele de la 8^h seara în timp de iarnă, care vin, de altminterlea, de la un număr de stații mult mai restrîns.

Depeșile de timp, care în de obște să expediează îndată după observațiile de dimineață, afară de mici indicații în text, se trsmite după o schemă convențională în grupuri de câte 5 cifre, care compează pentru un cuvânt.

Fisionomia unei depeși întregi conținând observațiile de seară și de dimineață ar fi :

BBBWW, SHTTT,	BBBWW, SHTTT, TTTTR, MMmm(G) FZZZZ
Pentru ascară la 8 ^h	Pentru acli dimineață la 8 ^h

Insemnarea fie-cărei slove este convenită de mai înainte. Dacă de ex. în locul grupului BBB stau cifrele 635 aceasta înseamnă că starea barometrică la 0^h și la nivelul mării este de 763 5^m/m. Cifra 7 d'aci se elimină din depeșă prin convențiune. Tot așa se petrece și pentru cele-lalte grupuri, care se rapoartă ori la direcția și forța vântului, ori la temperatură, ori la ploaie, etc. Pentru

mai mari detalieri să se vadă « *Wettervorhersagen* » de D-l van Bebber pe 14—39. Stuttgart 1891.

Să se observe că telegramele din străinătate, care se transmit prin oficiul principal telegrafic din Hamburg, pot să conție, pe aceeași foaie, observațiuni de la mai multe stații, al căror nume și ordine sunt înțelese de mai înainte.

Toate telegramele din țară și străinătate, care se raportă la observațiuni de la 8^h sau la 7^h dim., parvin înainte de 12; numai nuvelele din Italia sosesc după prânz odată cu observările de după amia-qi din Viena, prin oficiul căria, de altminterlea, se și expediază.

Indată după intrare, telegramele se descifrează și conținutul lor se înscrie în formulare anumite și în hărți speciale, după care apoi au să se formeze, mai la urmă, anunțuri pentru jurnale, porturi, institute, etc., precum și harta generală a timpului destinat pentru lithografiare.

În fie-care dimineață se fabrică, în același timp, 5 hărți: în cea 1-a se inscriu după schema internațională, presiunea, temperatura, direcția și forța vântului, nebulositatea și alte hydrometeore, de la 8^h seara; în cea 2-a aceleași clemente afară de temperatură, pentru 8^h dimineața; în a 3-a distribuțiunea temperaturii la această oră și cantitate de ploaie întâmplată în cele din urmă 24 ceasuri; în a 4-a și a 5-a variațiunea de presiune și de temperatură survenită în acelaș interval. Să se observe, că temperatura se înscrie fără respect de înălțimea locuită. Se admite că descreșterea ar fi cam 1^o pentru 200 metri. Presiunile de aer în hărțile de timp ale lui Deutsche Seewarte sunt reduse la 45^o de latitudine, adecă, la «greutatea disă normală.»

Între 11 și 12 se trag isobarele din 5 în 5¹⁰/m și isothormele din 5^o în 5^o pe aceste hărți, care represintă ast-fel clar și detaliat situația vremei pe o întindere foarte respectabilă și după care se formează noutățile pentru *diferite porturi* împreună cu datele, care li să destină.

După situația constatată și după schimbările survenite se deduce starea probabilă a zilei următoare care, se transmite *institulelor*¹⁾ și *jurnalelor* în relațiune cu Deutsche Seewarte.

¹⁾ La fie-care din aceste institute sau porturi se trsmite date meteorologice de la un număr de stațiuni fixate de mai înainte care variază cu fie-care din ele. La Utrecht de ex. se comunică de la șase stații (Hamburg, Swinemünde, Neufährwasser, Keitum, Chemitz și Carlsruhe), la Zurich de la 12, etc.

Se află situația cum-va amenințătoare pentru coastele Germaniei, sunt, adică, vânturi tari de temut, atunci cât de repede se transmit la întreaga coastă, sau numai la punctele direct vizate, avertismente telegrafice, care le dau în câte-va vorbe situația timpului și schimbările probabile, alături cu porunca de a ridica îndată *signalul de furtună*. Aceste semnale consistă din sfere, triunghiuri, etc. după a căror formă și combinare se conchide de intensitatea și direcția vijeliei. Valabilitatea unui atare ordin durează în de regulă 36 ceasuri. Signalistul anunță, ca răspuns la telegramă, starea vântului și a mării în localitate. Dacă prin constatări ulterioare primejdia se deturnă, apoi se avisează din nou scoborirea signalului ¹⁾.

(Din examinarea avertismentelor de furtună publicate în «Monatliche Uebersicht der Witterung» ar reuși că între 1877 și 1881 succesele ar fi fost de 8%).

Către amiază se mai alcătuiesc câte-va mici *hărțișoare* pentru jurnalele din Hamburg și pentru alte *observatorii meteorologice*, aflătoare de ex.: la Chemnitz pentru regatul Saxoniei, la Magdeburg pentru provincia Saxa, la München pentru Bavaria, Stuttgart pentru Würtemberg, la Carlsruhe pentru Baden, etc., din interiorul Germaniei, cărora se transmit în chip *telegrafic*. Pentru aceasta se împarte tot câmpul pe unde, de ordinar se desfășură depresiunile, într'un număr convenit de pătrate, se trag isobarele din 5 în 5 m/m pe o atare canava și se telegrafiază cifrele corespunzătoare acestor isobare de la un număr suficient de pătrate pentru ca să se poată reproduce curbele în chestie. Ajutat și de alte comunicațiuni meteorologice de la Deutsche Seewarte poate cine-va să completeze ast-fel, într'un loc dat, o hartă de timp cu destulă aproximațiune. Așa procedează toate jurnalele care publică ast-fel de hărți ²⁾.

După prânz pe la 4 $\frac{1}{2}$ ^h se primesc depeși cu observațiunile de la 2^h p. m. de la un număr res-

trâns de stațiuni din Germania și din statele în apropiere de coastele ei. Aceste depeși sunt după tipul *BBBWW*, *SHTTT*, *T'TT'FG*. Cu acest chip se ved schimbările întimplale de la 8^h de dimineață încoace și se trag progrese mai sigure pentru țermuri și câte-va jurnale de seară. Aceasta ocazionează alte două hărți meteorologice.

În timpul de iarnă mai cu seamă, experiența a arătat că intervalul de la 2^h post mer. până la 8^h dimineața este prea mare și că nu rare ori s'a trezit institutul în dimineața viitoare cu furtuni în plină dezvoltare pe mările vecine; de aceea sa convenit de a se mai schimba depeși și la 8^h seara pentru interesul porturilor, în acest sezon. Câte-va casuri de avisuri bine-făcătoare, provenite din acest serviciu de seara, fac ca el să fie menținut.

În resumat, se fac în cursul fie-cărei zile la Deutsche Seewarte șapte hărți de timp în sesoanele liniștite, în cele agitate, etc. Patru din aceste hărți se și *publică* tot-d'a una cu oare-care modificări și completări. Ele sunt conținute în «Buletinul de timp», *Tägliche Wetterberichte*, care, deja litografiat spre 4 ore, se și expediază seara la diferite destinații. Acest buletin coprinde, afară de tabelele cu datele meteorologice de la stațiile din țară și din streinătate, o mare hartă cu elementele de *dimineață*, exceptând temperatura și hydrometeoarele, o alta cu aceste din urmă, o a 3-a și a 4-a cu situația de la 2 p. m. și 8^h seara a zilei precedente. În cele d'întăiu din aceste hărți se mai înscriu cu vorbe și schimbările în cele 24 ore precedente ale elementelor lor respective și o descriere succintă în josul lor dă starea generală a vremii și prefacerile prognozitate. Mecanismul dar la acest serviciu, exceptând numărul prea des de ședințe în zi, este ca în ori-ce alt Institut similar.

— Chipul în care Deutsche Seewarte se silește se aplice pentru practică materialul său telegrafic are două tendințe: una să inițieze publicul la starea reală a vremii pe o întindere cât se poate de mare și la presupunerea probabilă asupra variațiunilor ei, — aceasta o dau hărțile synoptice; alta se deducă, cu ajutorul experiențelor și cunoștințelor consultându d'aci, legi având drept temă aceste schimbări, — acesta este travaliul lent al științei. Metoadele și principiile, care se întrebuintează la aceste din urmă lucrări, sunt expuse pe

¹⁾ Folioasele cele mai simțite din ast-fel de avertismente nu le trag până acum de cât pescarii, exploratorii de ambră și de spumă de mare, călătorii de pe lângă coaste și alții de ordinea lor. Vezi «Aus dem Archiv» Bd. XI, No. 1 și Bd XII, No. 1. Marina mare de comerț și de război, se pare, ține rar compt și trage puțin profit din ast-fel de avisuri.

²⁾ De ce nu se usează și la noi în țară de acest procedeu? Oficiul meteorologic din Viena ar putea comunica toate datele utile și o hartă a timpului ar facilita orientarea prognoselor și în țara noastră nu în mică măsură.

larg în uvrage speciale, ca «Grundzüge der Meteorologie» von Mohn, «Handbuch der ausübenden Witterungskunde» von Bebbber, etc.

Totuși, câte-va rezultate din cercetori de această natură pot să dea o idee de starea lor actuală.

Din pricina rotațiunii pământului, mișcarea aerului nu are loc, precum s'ar părea, în linie dreaptă, din regiunile unde presiunea e mare către cele cu presiunea joasă; ea afectă, din contră, un drum curbilin, lăsând spre stânga centrele de minima — legea Buy-Ballot. — Această lege se justifică tot-d'a-una când facem abstracție de abaterile locale ale vântului. Mărimea unghiului direcțiunii vântului cu isobarele atârână de latitudinea geografică a locului, de fricțiunea aerului, de accelerațiunea sau retardarea mișcării sale. Cu cât este mai mare gradientul, — diferența de presiune pentru unitatea de lungime —, cu atât vântul suflă mai tare.

După cercetările lui Deutsche Seewarte, cam următoarea corespondență ar exista între tăria vântului și gradient: (Ca unitate de lungime pentru aceasta să ia gradul equatorial — 111 km).

Tăria, după Beaufort: 1. 2. 3. 4. 5. 6. 7. 8. 9. 10.

Gradient în milimetre: 0,8. 1,0. 1,3. 1,6. 2,0. 2,5. 2,9. 3,4. 4,0.

Aceste două legi: a lui Buy-Ballot și cea a gradientelor dau bazele serviciului prognoselor moderne pentru avertismentele de furtune.

Împrejurul regiunilor de minimă, domnesc, în general, vremuri turbure, ploioase și vîntoase; împrejurul regiunilor de maximă, vremuri clare și liniștite.

Vitesa, cu care se deplasează centrul depresiunilor minime, variază după timp și loc. Dacă în America ele fac cam 100 miriametre în 24 ore, apoi în Europa fac vre-o 64 în acelaș interval. iar pe ocean 78. Ar exista dar o descreștere în această vitesă în trecerea de acolo aici. Vînturile în America sunt mai mult vînturi de mare, pe când în Europa mai mult continentale. În Europa însă-și, vitesa de deplasare se schimbă cu locul: pe când în vestul Insulelor Britanice, peste Suedia, Finlanda și Nord-vestul Rusiei. această vitesă e moderată, peste Franța, partea de lângă Marea Nordului, este mult mai mare. Căderea vitesei în vară e de remarcant.

Cu depresiunile se deplasează mai același cortej de fenomene meteorologice. De aceia, propa-

garea acestor centre apare ca importantă pentru vînturile și vremurile diferitelor regiuni. O depresiune trece de ex. la Nordul Hamburgului; vremea e senină, barometrul *bine*, vîntul e ușor. O dată, de la apus apar norii *cirrus*, ca niște mesageri; cu toată albeața lor, ei sunt de rău augur; ei sunt efectul recirei curenților superiori. Barometrul începe să scadă, vîntul se întoarce ca pe hîrtie spre sud și apoi spre sud vest, norii ploioși au apărut pe boltă, sursele s'au deschis; plouă deja. — Mais après l'orage vient le beau temps. — Vîntul de la Nord ne aduce, acum, așa numitele bœe, apoi seninătatea și o vreme veselă; pentru cât timp? nu scim. Când depresiunea trece spre sud, situația nu este tot atât de caracteristică. *Cirri* apar atunci spre sud ploile au un domeniu mai restrâns și timpul nu se limpedește așa de curând, ca în primul caz.

Schimbarea de temperatură la trecerea unei depresiuni este variabilă după sezon: în vară la apropierea ei, se încăldește, în iarnă, pe dos. Pentru ce? Nu se știe bine.

Felul timpului împrejurul unei depresiuni diferă după loc: la equator, într'o depărtare cam egală de centru, domnesc vînturi tari; la noi, vîntul acasă rar acciași tărie și egalitate în desvoltarea lui. Forma depresiunilor este neregulată, rar eliptică sau circulară.

Prin regiunile Europei depresiunile se plimbă mai mult la Nord. Cine complică fenomenele, la trecerea unei regiuni de *minimă*, sunt *minimele* parțiale. Acestea se formează, nu se știe bine cum, — se crede însă prin diferența de temperatură locală — pe marginea regiunilor inițiale și se propagă cu vitesă mare spre centrul principal. S'au vădut casuri, unde timpui foarte grele s'au datorit prezenței acestor intruși, care au durat zile. Nici cauza nici locul de aparițiune al acestor perturbatori nu se pot încă prevedea.

Cât despre profunđimea centrelor minime, după cercetările din 1876 -- 1886 ale d-lui Bebbber, cele din nord-vestul Europei, către Islanda, o au, în mijlocie, pe cea mai mare. Sunt foarte rari depresiunile în Europa sub 720 ^m/_m, totuși apar câte o dată. Așa de ex. în 13 Noembre 1877 barometrul scade, pe oceanul Atlantic, la vestul Irlandei, până la 704 ^m/_m, tot cam pe acolo pe unde în 9 Decembre 1886 o altă cădere de 669 ^m/_m.

apăru din nou. E cu toate acestea de remarcant, că nu atât de intensitatea unei *minimi*, cât de distribuțiunea isobarelor împrejurul ei depinde caracterul și violența vântului. În vară variațiunea profunzimii d. presiunelor este mai slabă de cât în iarnă și apare mai de comun în regiuni sudice, contrariu cu cele din iarnă.

S'ar părea că e logic să se admită, că vremea care domnește peste Insulele Britanice împrejurul unei depresiuni să urmeze în zilele ce vin și peste Europa. Cercetări atente au arătat însă că nu e tocmai așa. Depresiunile perd mult din tăria lor cu apropiere de coastele noastre. Totuși, casuri, ca cel de la 14 Octombrie 1881, ne arată cu ce violență ele pot atinge câte o dată și țărmurile noastre. Timp urit apăru în Insulele Britanice la 14 dimineața, timp urit fu a doua zi și pe țărmurile nordice: un minimum de $720^m/m$ domnia peste Skagerrak, isobarele stau strânse și vinturile furioase se coaliză atât de puternic, în cât apele mării fură împinse departe în albia riurilor și inundații grozave lăsară un suvenir urit populațiunilor de pe malul lor.

Cunoașterea frecvenței *drumurilor* străbătute de centrele de minimă, este un sprijin pentru judecarea vremei în viitor. Prin metode grafice s'a constatat că mai toate depresiunile vin de la apus între NW și SW și drumurile lor s'au putut reduce la 5 tipuri de căpetenie, cu mai multe ramificațiuni secundare¹⁾. Nu e aci locul expunerii detaliate a împrejurărilor și fenomenelor particulare fie-căreia din ele, mai ales că conclusiunile, la care se ajunge, sunt foarte discutabile. Să se spună numai, că grupa V^c este aceea care bântue regiunea Mării-Negre, precum tipul IV cel care influențează mai de comun Germania de Nord.

O întrebare mai de importanță ar fi, cum se prevede avansarea lor, adică, cam pe unde se deplasează ele de azi până mâine? și până unde temperatura intră în joc în propagarea acestor minime?

Distribuțiunea presiunii și temperaturii trebuie evidentamente să aibă un rol în atari orientări. După cercetările din urmă s'a constatat, că *minimele* în deplasările lor au tendința de a lăsa spre dreapta

regiunile de înaltă presiune precum și regiunile de temperatură înaltă.

Presiunea aerului scade cu înălțimea în regiuni calde mai încet de cât în regiuni reci. Există, de acolo, pe fața pământului, la sudul unui centru de minimă o temperatură sp. ex. și o presiune mai înaltă, această distribuțiune se va menține și la o înălțime oare-care de la suprafață. Aceasta revine la faptul, că în regiunile calde un exces de aer, adică un curent, ar porni spre centrul de minimă și ar echivala o stare de lucruri, care ar împinge acest centru spre partea opusă, adică spre nord. Întreaga masă de aer va menține aceeași direcție în mișcarea ei, grație, va să zică, curenților superiori cari împărtășesc același sens. Există, din contră, distribuțiuni de temperatură și de presiune în sensuri diferite împrejurul unei minime, cum ar fi de ex. presiunea cea mai mare spre nord, iar temperatura cea mare spre sud, atunci centrul de minimă nu manifestă mai nici o tendință accentuată de deplasare, de cele mai multe ori se 'nvrtește pe loc și se perde într-o suprafață largă de regiuni minime. Se tac, în general, isobarele și isothermele sub un unghiul ceva mai mare, atunci depresiunea caută, în deplasarea sa, să cam facă comptul fie-căruia din acești doi factori.

(La tipurile I, II, IV ale drumurilor de presiune minime temperatura și presiunea maximă sunt în genere spre sud, la III și V^a presiunea maximă și temperatura la vest sau sud-vest, la V^b presiunea maximă în sud-est, iar temperatura descrescând de la sud-est la nord-vest, în estul continentului căldura mărindu-se).

Câte casuri însă nu se prezintă fără nici o legătură cu aceste concluzii și presupun cauze necunoscute, remase încă în întuneric! Un bun sprijin pentru aprecierea curenților și de acolo ceva pentru deplasarea depresiunilor ne dă mersul norilor superiori. Prezența lor precede în general, aparițiunea depresiunilor și dupe viteza, forma și transformarea lor se poate prejudeca de intensitatea acestor depresiuni. Atari considerații conduc la studiul curenților înalți atmosferici. Pentru că căldura crește de la nord spre tropice, urmează că descreșterea presiunii aerului să aibă loc la înălțime, cu atât mai încet cu cât regiunea este mai spre sud și pentru că, în mijlocie, presiunea la sud este pe suprafața pământului mai mare de cât

¹⁾ A se vedea între altele *Typische Witterungs-Erscheinungen* von prof. van Bebber în *Aus dem Archiv*, 1882, No. 4 și 1886, No. 2.

la nord, trebuie atunci ca și la înălțime presiunea de la sud spre nord să aibă o degradare din ce în ce mai mare; de acolo predominarea vinturilor sud-vestice și tendința expresă a minimelor de a o lua spre est.

Faptul că minimele în Europa au trebuință de a întârzi mai multă vreme pe același drum, ceea ce nu se întâmplă des în America, s'ar explica prin o oscilare mai slabă, pe care o are aicea temperatura, de care se leagă în general aceste deplasări.

Ce caracter de vreme corespunde fie-cărui drum, s'ar putea vedea din indicările diferitelor *Buletinuri de timp*.

Cu toate că din studiul acestor buletinuri și hărți nu se pot încă trage rezultate definitive în privința prevederilor, totuși terenul, pe care el se desfășură, pare solid și rațional, având drept basă observarea și experiența.

Prevederea de timp, ca termen apropiat sau ca termen depărtat, este un problem spinos și nebulos.

Cunoscința mișcărilor *generale* ale atmosferei, precum și studiul fenomenelor *locale* de timp sunt, fără îndoială, condiții absolute. Aceste studii, abia în primul lor stadiu, nu vor vedea, de e posibil, consacrarea lor de cât foarte târziu. Totuși succesele lui Deutsche Seewarte în acest respect, unde după mijlocia celor din urmă 20 ani, ar avea:

74%	reușite pentru starea cerului
79%	» » vânt
80%	» » temperatură
adică 79%	» în general

sunt, de sigur, o încurajare și o laudă a lucrărilor în această cale

În viața de toate zilele probabilitățile pentru alte evenimente sunt oare mai mari!? Ori-ce știință are nevoie de incetineață ca să se desvolte.

Colecționarea prognoselor și discutarea lor, în general, se găsesc în *Monatliche Uebersicht der Witterung* (Monatsberichte der Deutsche Seewarte, mai târziu) făcute de secția III-a.

Prevederi pentru serviciul agricol nu intră în preocupările acestui institut.

Activitatea secției III în respectul anunțurilor de furtuni, între anul 1877—1893, ne-o arată cu destulă claritate cifrele:

26433	ordine de ridicarea signalelor
5397	» » scoborirea lor

În total 31830 » eliberate.

— În definitiv, afară de ocupațiunile regulate zilnice, deja expuse, ca prelucrarea telegramelor meteorologice și distribuțiunea de nuvele și date de timp publicului (Hamburg și Altona, institutelor (din țară și streinătate), jurnalelor, porturilor (zilnic și în cas de furtuni), apoi tot pe compul ostenelei acestei secțiuni se mai elaborează și următoarele publicațiuni periodice.

Tägliche Wetterberichte der Deutschen Seewarte (Buletin de timp), lithografiat, după cum s'a spus în fie-care și conținând 4 hărți de timp, alături cu observațiunile tabelare meteorologice și cu prognozele efectuate.

Monatsberichte der Deutschen Seewarte, resumând caracterele generale ale vremii pe luni în interiorul Europei centrale, pe coastele germane și pe fața Oceanului Atlantic. Această lucrare încetează în 1892, iar conținutul său este parțial editat în așa dișele tabele de medii, sume și extreme a observațiunilor meteorologice de la stațiunile normale de pe coasta ale lui Deutsche Seewarte, sub titlul de: *Witterung an den deutschen Küsten*, publicat lunar în Analele de Hidrografie și Mar. Meteorologie. Observațiunile zilnice din Seewarte de ordine meteorologică să fac în de regulă tot din amplexații din aceasta secție.

Deutsches-Meteorologisches Jahrbuch. (Anuarul meteorologic) conținând rezultatul observațiunilor meteorologice de la 10 stațiuni de ord II, de la 44 stațiuni de signale, precum și notările orare de la aparatele Deutsche Seewarte și alte 2 stațiuni normale și publicate după sistemul diș al lui Deutsche Seewarte sub forma adoptată de toate publicațiunile de acest soi.

— Șeful secțiunei d'aici, d-l I. van Bebber, în fine, ia o parte activă și la lucrările științifice ale Institutului, ca *Wetter-Rundschau*, *Aus dem Archiv*, etc. și este autorul mai multor opere stimate, cari fac autoritate în materie de meteorologie.

(Va urma)

de D. Bungetzianu

Licențiat în științe

TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

(Urmare)

PARTEA DOUA

CAP. I

Mișcarea de șovăire (lacet) a unei locomotive

1. Considerațiuni asupra mișcărilor parazite. Definițiunea lor

După un principiu de cinematică, când un solid este animat de o mișcare oare-care, putem descompune acea mișcare într-o translație a centrului de gravitate și într-o rotațiune împrejurul acestui punct. Această mișcare de rotațiune relativă se poate studia ca și cum centrul de gravitate ar fi fix și poate fi considerată ca resultantă a trei mișcări de rotațiune elementare, care pentru o locomotivă, sunt următoarele:

1. O rotațiune împrejurul unui ax vertical (*lacet*).
 2. O rotațiune împrejurul unui ax orizontal paralel cu calea (*roulis*);
 3. O rotațiune împrejurul unui ax orizontal normal la cale (*tangagiul*);
- și a căror ecuațiuni se obțin egalând cu zero suma momentelor forțelor exterioare și a forțelor de inerție luate în raport cu fie-care din cele trei axe ce trec prin centrul de gravitate.

În fine, mișcările parazite ne dând loc de cât la deplasări foarte mici, fie-care din ele se poate considera ca independentă.

Forțele exterioare lucrând asupra unei locomotive sunt :

1. Reacțiunile orizontale și verticale exercitate de cale, ele depind de presiunea roților pe punctele lor de sprijin pe șine, și, prin urmare, de oscilațiunile greutății suspendate pe arcuri ;
2. Acțiunea *trenului*, care e când o rezistență lucrând asupra cirligului de tracțiune, aproape în planul median, când o *împingere* lucrând asupra *tampoanelor* și, prin urmare, la o oare-care distanță de planul mediu;
3. Greutatea.

4. Reacțiunile laterale exercitate de *tender* asupra locomotivei și cari depind de dispozițiunea *atelagiului* și a *tampoanelor*.

5. Forțele de inerție provenind de la organele mașinei în mișcare relativă.

Mișcările de rotațiune împrejurul celor două axe orizontale se produc printr-o oscilațiune a greutății suspendate pe arcuri și nu se simt asupra sistemului osiilor, căci atunci roțile ar fi ridicate d'asupra șinelor, cea-ce nu se întâmplă de obicei. Tensiunea arcurilor nu poate deveni negativă de cât în cazuri excepționale.

Organele mașinei în mișcare relativă nu exercită nici o influență asupra oscilațiunilor cadrului, adică asupra *clelinerei* (*roulis*) și *tangagiului*, cât timp nu sunt capabile de a ridica roțile.

Așa că mișcarea unei locomotive împrejurul centrului seu de gravitate nu se compune în realitate de cât dintr-o oscilațiune pe arcuri a cadrului și dintr-o rotațiune a întregului mașinei împrejurul unui ax vertical. Această rotațiune e simplă dacă nu e nici un joc între osii și cadru. În cazul contrar, adică în practică, rotațiunea cadrului poate fi diferită de aceea a *sistemului de osii*.

Am studiat în prima parte a acestui memoriu oscilațiunile greutății suspendate. Ne vom ocupa acum de mișcarea de șovăire (*lacet*).

Să considerăm mai întâi rotațiunea cadrului singur împrejurul axului vertical trecând prin centrul de gravitate. Pentru aceasta, n'avem de cât să introducem printre forțele lucrând asupra cadrului reacțiunile ce exercită osiile asupra lui prin intermediarul *cutiilor de unsore* și *plăcilor de gardă* sau *glisiere*.

Afară de aceste reacțiuni, forțele exterioare dând loc la o mișcare de rotațiune împrejurul axului vertical, se reduc la apăsările exercitate de vaporii asupra platourilor cilindrelor. În cea ce privește rezistența trenului și celelalte reacțiuni ale tenderului și ale trenului asupra mașinei, nu vom ține seamă de cât mai târziu.

Fie I_1 momentul de inerție al cadrului locomotivei, θ , unghiul ce face planul median cu planul vertical ce trece prin axul căi, și N , momentul forțelor exterioare.

Ecuatiunea mișcării de rotațiune este:

$$I_1 \frac{d^2\theta}{dt^2} = N.$$

După cum s'a spus, forțele cari intră în calculul lui N , și a căror studiu prealabil e necesar, se compun din eforturile exercitate de vaporii asupra platourilor cilindrelor, și din reacțiunile între plăcile de gardă și cutiile de unsoare. Aceste reacțiuni sunt de natură complexă și se pot divide în trei componente distincte, cari provin :

1. Din acțiunea vaporilor asupra pistonului și de aci asupra butonului manivelei;
2. Din efectul maselor în mișcare relativă ;
3. Din rezistența ce opune calea mișcărilor laterale.

II. Studiul forțelor provenind din acțiunea vaporilor și din cea a organelor mașinei în mișcare relativă. Locomotive cu cilindre exterioare

Presiunea efectivă, P_0 , a vaporilor lucrând asupra pistonului este întrebuințată ca să facă să se învîrtească roțile motrice, să comunice accelerațiunea maselor în mișcare relativă și să învingă rezistențele pasive ale mecanismului (frecarea pistonului și capului său, a cutiei și a articulațiilor). Dacă aceste două din urmă cauze de cheltuială de forță n'ar exista, presiunea P_0 ar fi transmisă toată capului pistonului, unde s'ar descompune într'o forță verticală aplicată la *glissiera*, $P_0 \operatorname{tg} \beta$, și într'o forță îndreptată după biela motrice, $\frac{P_0}{\cos \beta}$. Această din urmă, aplicată la *butonul* manivelei s'ar repartiza la rîndul său între *cutia de unsoare*, punctul de contact al roței cu șina și *biela de cuplare*, dacă există.

Pentru a ține seamă de rezistențele pasive, ar trebui să multiplicăm valoarea presiunii printr'un coeficient inferior unității, căci ele determină o pierdere de lucru. Se poate dar face abstracție de aceste rezistențe presupunând implicit că s'a introdus în calcul acest coeficient de reducere o dată pentru tot-d'a-una.

Forța de inerție a organelor mobile modifică

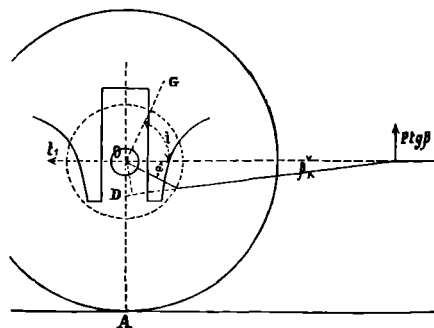
repartizarea presiunii. atît la *capul* pistonului cît și la *butonul* manivelei; însă nu e nici o pierdere de lucru. În adevăr, pistonul și celelalte organe suferă o accelerațiune orizontală în timpul primei jumătăți a cursei, apoi mișcarea e întîrziată. De obicei, forțele de inerție lucrează mai întîi împotriva presiunii vaporilor, apoi în același sens, cu aceeași intensitate în ambele cazuri. Dacă nu e nici o pierdere de timp : se înapoiază în a doua parte a cursei cea ce a fost absorbit în prima.

Organele mașinei mobile se pot descompune în două categorii :

1. Organele în mișcare alternativă constituite de o parte a bielei motrice, de piston, *de tîg* și *de capul său*. Centrul de gravitate al acestor organe se află aproximativ, pe axul cilindrului; forța lor de inerție este tot-d'a-una îndreptată după acest ax și are o intensitate variabilă care vine de micșorează forța ce rezultă din presiunea vaporilor în timpul primei jumătăți a cursei și o mărește în timpul celei-lalte jumătăți;

2. Piese învîrtitoare cari fac centrul de gravitate al roței să fie excentric. Forța de inerție (sau forța centrifugă) a organelor mașinei are o direcțiune variabilă ; ea produce deci un efect dublu : modificarea reacțiunilor orizontale a *cutiei de unsoare asupra plăcii de gardă*, modificarea reacțiunii verticale a roței asupra șinei.

Să considerăm o mașină avînd o singură osie motoare și presupunem că iuteala de rotațiune e uniformă. Fie F_a forța de inerție a organelor mașinei în mișcare alternativă. Forța transmisă de vaporii, a cărei presiune în cilindru este P_0 , la capătul manivelei este $\frac{P}{\cos \beta}$, P fiind egal cu $P_0 - F_a$. Punctul de aplicațiune al acestei forțe poate fi adus în D (fig. 1), pe raza verticală OA , și se



(Fig. 1).

descompune într-o forță orizontală care face să se învârtască roata și o forță verticală care mărește presiunea roței pe șină. Componenta orizontală, care nu e alta decât P , se repartizează în punctele O și A , după brațele de pârghie AD și OD . Prin urmare, ea dă naștere la o reacțiune t_1 , care lucrează în Punctul O al osiei și a cărei valoare este :

$$t_1 = P \frac{AD}{OA} = P \left(1 - \frac{r}{R} \cdot \frac{\sin(\alpha + \beta)}{\cos \beta} \right).$$

De asemenea, reacțiunea roței pe șină ar fi (presupunând roata în planul axului cilindrului) :

$$T_1 = P \frac{OD}{OA} = P \frac{r}{R} \cdot \frac{\sin(\alpha + \beta)}{\cos \beta}.$$

Dacă e vorba de o mașină cu mai multe osii motoare ecuațiunile de mai sus sunt aplicabile, numai t_1 și T_1 reprezintă atunci suma eforturilor exercitate pe fie-care osie și la bandagiul fie-cărei roți.

La valoarea lui t_1 , trebuie să adăugăm reacțiunile provocate de piesele învîrtitoare. Aceste diferite piese, nefiind în același plan, lucrează în diferite puncte ale osiei considerată ca o pârghie dreaptă. Să luăm pe acelea cari sunt într'un același plan și fie G pozițiunea centrului lor de gravitate pentru un unghiu de manivelă α . Să presupunem că toată greutatea M ar fi în centrul de gravitate. Pozițiunea relativă a organelor mobile ne schimbându-se, raza OG face un unghiu fix cu raza de manivelă, și, prin urmare, unghiul i al razei OG cu orizontala depinde de unghiul

α . Forța centrifugă $\frac{M}{g} \omega^2 a$ (ω este viteza unghiulară și $a = OG$) are componente :

$$\text{orizontală, } \frac{M}{g} \omega^2 a \cos i = F,$$

și :

$$\text{verticală, } \frac{M}{g} \omega^2 a \sin i = F_v.$$

Ea e îndreptată după raza OG , și punctul său de aplicațiune poate fi adus în O . Prin urmare, forța t_2 , lucrînd asupra osiei din faptul forței centrifuge este egală cu componenta orizontală a forței centrifuge, și nu există reacțiune orizontală T_2 pe cale.

În total, o serie de eforturi situate în plane diferite, t_1 , t_2 , t_3 , etc., de o parte a mașinei, t_1 , t_2 , t_3 , etc., de cealaltă parte, sunt exercitate pe

osie în puncte diferite și tind a apăra cutiile de grăsimi contra plăcilor de gardă în punctele S și S' (fig. 2). Se determină ușor reacțiunile exercitate t și t' . Fie: l , distanța SS' ; și b_1 , b_2 , b_3 , etc., distanțele, egale de amîndouă părțile, a punctele de aplicațiune a forțelor t_1 , t'_1 , t_2 , t'_2 , etc., la punctele S , S' . Valorile t și t' sunt date de relațiunile următoare :

$$t = t_1 + t_2 + t_3 + \dots + \frac{b_1}{l} (t_1 - t'_1) + \frac{b_2}{l} (t_2 - t'_2) + \dots$$

$$t' = t'_1 + t'_2 + t'_3 + \dots - \frac{b_1}{l} (t'_1 - t_1) + \frac{b_2}{l} (t'_2 - t_2) + \dots$$

Distanțele b se vor socoti pozitiv în afară de intervalele SS' , și negativ în cazul contrariu. De asemenea, forțele t_1 , t_2 , etc., vor fi pozitive sau negative, după cum vor fi îndreptate înainte sau îndărăt.

Am calculat ast-fel reacțiunile t și t' exercitate asupra longeronilor. Ele sunt aproape continuu îndreptate în același sens ca și forța transmisă de vaporii bielor motrice, adică în sens invers de presiunea exercitată pe platourile cilindrului. Diferința $P_0 - t$ reprezintă dar forța reală aplicată longeronului, această forță face echilibru rezistenței trenului și care prin urmare, face să înainteze locomotiva.

Ea e variabilă la fie-care moment de o parte și de alta a mașinei, prin urmare ea tinde a da cadrului o mișcare de rotațiune împrejurul unui ax vertical. Această mișcare de rotațiune depinde de momentul forțelor P_0 și t . Însă, t fiind o rezultantă de forțe paralele, momentul său este egal cu suma momentelor componentelor sale.

Aceasta ne va dispensa de a calcula valoarea însăși a lui t .

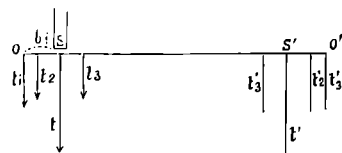
Din ceea ce precede. elementele de determinat pentru a rezolva problema sunt :

1. Presiunea P_0 ; ea e dată de diagramele presiunilor vaporilor în cilindre;

2. Forța P , egală cu P_0 mai puțin forța de inerție a organelor mașinei animate de o mișcare alternativă.

3. Forța centrifugă a pieselor învîrtitoare.

Numind m_1 , m_2 , etc., masa fie-căreia din pie-



(Fig. 2).

sele învîrtitoare, și x, y coordonatele centrelor lor de gravitate în raport cu axul vertical ce trec prin centrul roții, componenta orizontală a forței centrifuge este:

$$\Sigma m x \omega^2,$$

și componenta verticală:

$$\Sigma m y \omega^2.$$

E lesne a calcula $\Sigma m x$ și $\Sigma m y$, presupunând că greutatea bieiei motrice se repartizează pe *capul* pistonului și pe *bulonul* manivelei în raport invers cu distanța centrului de gravitate a bieiei la fie-care din aceste două puncte, și că greutatea bieiei *de cuplare* se repartizează în același mod între *bulioanele* manivelor motrice și *cuplate*. Această repartizare dă o aproximațiune suficientă în practică.

Fie. a și a' , distanțele centrului de gravitate a manivelei motrice, având greutatea M și raza r , la centrul O al osiei motrice și a centrului de gravitate a manivelei cuplate M' la centrul O' al osiei cuplate;

c și c' , distanțele la O și O' ale centrelor de gravitate a contra greutăților C și C' cari sunt așezate pe raze cari fac unghiurile φ și φ' cu manivelele M și M' ;

d , distanța centrului de gravitate a bieiei motrice având greutatea B și lungimea b , la capetu manivelei.

Valorile lui $g m x$ și $g m y$ pentru părțile învîrtitoare de aceeași parte a mașinei sunt date de tabloul următor:

1° Osia O

	$g m x$	$g m y$
Manivela M . . .	$M a \cos \alpha$	$M a \sin \alpha$
Contra greutatea C a osiei motoare . . .	$C c \cos (\alpha + \varphi)$	$C c \sin (\alpha + \varphi)$
Biela motrice B . .	$B \left(1 - \frac{d}{b}\right) r \cos \alpha$	$B \left(1 - \frac{d}{b}\right) r \sin \alpha$
Biela de cuplare B'	$\frac{B'}{2} r \cos \alpha$	$\frac{B'}{2} r \sin \alpha$

2° Osia O'

	$g m x$	$g m y$
Manivela M' . . .	$M' a' \cos \alpha$	$M' a' \sin \alpha$
Contra greutatea C' a osiei cuplate . . .	$C' c' \cos (\alpha + \varphi')$	$C' c' \sin (\alpha + \varphi')$
Biela de cuplare	$\frac{B'}{2} r \cos \alpha$	$\frac{B'}{2} r \sin \alpha$

De almintrelea, cea-ce ne importă să calculăm, e momentul de rotațiune la care dă naștere forța centrifugă a *pieselor învîrtitoare*, va trebui dar să facem suma produsului fie-cărei componente, $m x$, prin distanța sa la planul median.

Forța de inerție, F_a , a organelor animate de o mișcare alternativă (piston, *tigă* și *cap*), a căror greutate totală este Q , și fracțiune $B \frac{d}{b}$ din greutatea bieiei motrice) are ca expresiune:

$$F_a = -\frac{1}{g} \cdot (Q + B) \frac{d^2 n}{dt^2} = \frac{1}{g} \left(Q + B \frac{d}{b} \right) r \omega^2 \cos \alpha.$$

Aplicațiune numerică. — Vom calcula expresiunile de sus cu datele următoare cari au fost luate pe o mașină de călători a *Compagnie d'Orléans*, seria 265 la 400.

	Greutatea organelor mașinei	Distanța centrului de gravitate la centrul osiei	Distanța centrului de gravitate la capul manivelei	Lungimi r și b	Distanțele la planul median
	kilog				
Manivela motrice, în care se coprinde și falșa manivelă	113	0 ^m ,21	>	0 ^m ,325	0 ^m ,95
Manivela de cuplare M'	34	0 ^m ,21	>	id.	0 ^m ,93
Biela motrice B . . .	122	>	0 ^m ,80	1 ^m ,80	0 ^m ,95
Biela de cuplare B' . . .	119	>	>	2 ^m ,1	1 ^m ,00
Piston, tige și cap, Q	152	>	>	>	0 ^m ,95
Contra greutatea C a roții motrice, calată la 180° de manivelă	143	0 ^m ,80	>	>	0 ^m ,76
Contra greutatea C' a roții cuplate, calată la 180° de manivelă	05	0 ^m ,80	>	>	0 ^m ,76

Avem pentru *piesele învîrtitoare*:

$$g \Sigma m x = \left[M a + B \left(1 - \frac{d}{b}\right) r + B' r + M' a' - C c - C' c' \right] \cos \alpha = -78,79 \cos \alpha.$$

Semnul -- înseamnă că direcțiunea forței centrifuge, $\omega^2 \Sigma m x$, este în sens invers de cea a manivelei:

$$\text{Momentul lui } g \Sigma m x = -38,39 \cos \alpha.$$

Pentru cea-altă parte a mașinei (partea stângă), unde manivela e în întârziere cu 90°, n'avem de cât să înlocuim $\cos \alpha$ prin $\sin \alpha$. Momentul de rotațiune, N_r , împrejurul axului vertical trecând prin centrul de gravitate e deci:

$$N_r = -38,39 \frac{\omega^2}{g} (\cos \alpha + \sin \alpha).$$

Valoarea lui F_a pentru partea dreaptă a mașinei este :

$$F_a = 67,047 \frac{\omega^2}{g} \cos \alpha.$$

Cantitățile N_r și F_a pot fi reprezentate grafic printr-o simplă linie dreaptă, dacă luăm ca abscisă, nu unghiul α , ci lungimea parcursă de piston. Ordonata acestei drepte este nulă în mijlocul cursei (neglijând oblicitatea bielei) și egală cu coeficientul lui $\cos \alpha$, afectat când de semnul + când de semnul —, la extremitățile cursei.

Construcțiunea momentului total de rotațiune. — După cele ce am spus mai sus asupra mijloacelor de a calcula eforturile exercitate pe *longeron*, construcțiunea grafică a momentului total de rotațiune se poate face, după cum urmează: se construiește mai întâi, luând ca abscise lungimile parcurse de piston, *diagramul* P_0 al presiunilor efective ale vaporilor asupra pistonului, apoi dreapta reprezentând forța de inerție F_a , care e tot-d'a-una de același semn cu P_0 la începutul cursei. Apoi se construiește prin puncte curba:

$$t_1 = P_0 - F_a \left(1 - \frac{r \sin(\alpha + \beta)}{R \cos \beta} \right).$$

Produsul lui $P_0 - t_1$ prin distanța axului cilindrului la planul median dă un moment N_a care, adăugat la N_r , dă momentul total N .

Exemplu. — În aplicațiunea numerică de mai sus, diametrul roților fiind de 2 metri și diagramele presiunilor în cilindru (cursa pistonului: 0^m.65; diametru: 0,44) fiind acelea ale *fig. 1, 2 și 3*, (*Pl. I*) pentru iuțeli de 3, 4 și 5 învîrtituri pe secundă, valorile momentului N^1 sunt date, în *fig. 4, 5 și 6*, (*Pl. I*) de curbele *punctate* pentru partea dreaptă a mașinei; de curbele *punctate lung* pentru partea stîngă și de curbele *pline* pentru întreg. Ordonatele pozitive ale lui N dau momentele cari tind a face să se învîrtească de la dreapta la stînga.

Se vede că cea mai mare valoare a momentului N este tot-d'a-una negativă, adică tinde a face să se învîrtească mașina de la stînga la dreapta.

Valorile maxime ale lui N sunt :

Pentru viteza de 3 învîrtituri pe secundă	4,256
» 4 »	4,864
» 5 »	5,320

Deci mașina ar fi suspendată și menținută lateral de arcuri așezate *lângă roțile dinainte*, ce se află la vr'o 2^m,50 de centrul de gravitate, arcurile, pentru ca să nu se îndoaie sub efortul momentului N , ar trebui să aibă o bandă inițială cel puțin egală cu :

1.702 kgr. pentru vit. de 3 învîrt. sau 67 ^{km} ,86 pe oră	
1.945 » 4 » 90 ,46 »	
2.128 » 5 » 113 ,00 »	

Valorile lui N depind de distanța cilindrului la planul median, de presiunea maximă a vaporilor și de dispozițiunea, precum și de greutatea, organelor în mișcare relativă.

Ast-fel, când mărim timbrul căldărei într-o locomotivă cu expansiune simplă; momentul N crește, și stabilitatea mașinei descrește.

Dacă presupunem organele în mișcare relativă ast-fel ca să se apropie cel mai mult posibil de echilibrul orizontal, momentul N e minimum. Cea ce are loc în tipul de locomotivă luat mai sus ca exemplu, unde echilibrul orizontal e foarte aproape de a fi realizat.

În schimb, suntem departe de echilibrul vertical. Perturbațiunea verticală, F_v , care lucrează asupra roților motrice are ca valoare, de pe fie-care parte a mașinei :

$$F_v = - 49,53 \frac{\omega^2}{g} \cos \alpha.$$

Maximum seu este:

1.795 kilograme pentru viteza de 3 învîrtituri	
3.192,5 » 4 »	
4.988,2 » 5 »	

Presiunea fie-cărei roți pe șină, în repaus, este de 6.500 kilograme. În mers, această presiune se micșorează în urma oscilațiunilor arcurilor, și, cu vitezele considerate, pe o cale în stare bună formată din șine de 5^m,50, unde se admit denivelări la *rosturi* de 4 milimetri, micșorarea tensiunii arcurilor poate atinge de la 1.200 la 1.500 kilograme pentru osiile motoare. Prin urmare, când perturbațiunea verticală trece peste 6.500—1.500—5.000 kilograme, roata poate să nu mai exerciteze nici o presiune pe șină și chiar să fie ridicată. *Această*

¹) Momentul N este raportat la centimetrul pătrat de suprafață a pistonului; această suprafață fiind de 0^m²,1520, o ordonată de 1 centimetru reprezintă un moment egal cu 1520.

circumstanță, care se produce la viteza de 113 kilometre pe oră, *fixează o limită vitezei de mers*.

III. *Locomotive cu cilindre interioare*

Când cilindrele sunt interioare, brațul de pirghie al eforturilor exercitate de vapori, și prin urmare, momentul N , sunt foarte reduse.

Presupunem că, în exemplu numeric de sus, cilindrele sunt interioare. Distanța axului cilindrului la planul median poate fi cuprinsă între $0^m,30$ și $0^m,32$, adică să fie a treia parte din valoarea ce are când cilindrele sunt exterioare.

Să admitem că greutatea manivelei motrice ar fi întreită și în manivela de *cuplare* ar fi așezată la 180° de cea precedentă. Va fi de ajuns să punem o contragreutate de 28 kilograme pe fie-care roată *cuplată* și de 41 kilograme (în loc de 143) pe fie-care roată motrice pentru ca organele în mișcare relativă să dea un moment nul în raport cu axul vertical al centrului de gravitate.

Perturbațiunea verticală, F_v , pe fie-care roată motrice va avea valoarea :

$$F_v = 37,25 \frac{\omega^2}{g} \cos \alpha,$$

și va fi, prin urmare, mult mai mică de cât în cazul cilindrelor exterioare.

În fine, momentul N fiind redus cu mai mult de jumătate, dispozițiunea cilindrelor între *longeroni* pare foarte avantajoasă din punctul de vedere al stabilității.

Vom vedea mai departe, în studiul mișcării *de lacet*, la ce se reduce în realitate acest avantaj.

IV. *Locomotive compound cu patru cilindre*

Să presupunem că, într-o locomotivă compound cu patru cilindre, cilindrele cu diametru mare sunt între *longeroni*, și acelea cu diametru mic la exterior. *Calând* aproape de 180° manivelele fie-cărui grup de cilindre (cu mare și cu mică presiune), e posibil de a realiza în același timp echilibrul vertical și echilibrul orizontal al forțelor perturbatrice. Însă, nu aceasta importă mai mult. Nu e de cât un mic avantaj de a realiza echilibrul orizontal; din contră e foarte mare avantaj de a anula momentul forțelor perturbatrice orizontale.

Însă, acest moment se obține multiplicând fie-care forță prin distanța sa la planul median, distanță care e aproape de trei ori mai mare pentru organele cilindrelor cu mare presiune de cât pentru cele-lalte. Am fi dar conduși a da acestora din urmă o greutate exagerată.

Pentru a vedea în ce măsură poate fi rezolvată practic această cestiune, vom lua un exemplu cu datele următoare :

Cilindru cu mică presiune (diametru : 0,53 ; cursa : 0,64).

Piston, *tige și cap*, greutate 180 kil. ; distanța la planul median : 0,30.

Billa motrice, greutate 200 kil. ; lungime : $2^m,40$.

Manivela motrice a primei osii motrice (*cotită*). Greutate : 250 kil.

Cilindru cu mare presiune (diametru : 0,34 ; cursa : 0,64) :

Piston, *tige și cap*, greutate 120 kil. ; distanța la planul median : 0,95.

Biela motrice, greutate 150 kil. ; lungime : 3 metri.

Manivela motrice a celei d'a doua osii motrice. Greutate : 50 kil.

Manivela de cuplare a primei osii motrice. Greutate : 35 kil.

Biela de cuplare : 160 kilogr. ; lungime : metri.

Forța de inerție F_a produsă de organele în mișcare alternativă este :

$$F_a(HP) = \left(Q + \frac{B}{2}\right) r \frac{\omega^2}{g} \cos \alpha = 66,30 \frac{\omega^2}{g} \cos \alpha,$$

$$F_a(BP) = 89,60 \frac{\omega^2}{g} \cos [\varphi + \alpha].$$

Presupunem că unghiul φ , ce face manivela cilindrului HP, este egal cu $\pi - 23^\circ$. Să construim curba momentelor forței numite mai sus $P_0 - t_1$, după diagrama presiunilor din *fig. 7, (Pl I)*, iuteala fiind de 4 învîrtituri pe secundă. Obținem ast-fel curba M_d pentru partea dreaptă a mașinei și curba M_g pentru partea stîngă ¹⁾ [*fig. 8, Pl. I*]. Pentru a avea momentul total, N , se știe că trebuie să adăugăm la M_d și la M_g , sau să scădem, după împrejurare, momentul N_r al forței centrifuge a *pieselor învîrtiloare* și cea-ce se caută, pentru a

¹⁾ Momentele sunt raportate la centimetru pătrat de secțiune a cilindrului cu mare presiune. Această secțiune fiind de $0^m,0908$, trebuie să multiplicăm ordonatele, socotite în centimetri, prin 908 pentru a avea adevăratele valori ale momentelor.

atenua cât se va putea mișcarea *de lacet*, e ca N și fie cel mai mic posibil.

Problema ast-fel propusă se rezolvă prin încercări ușoare. Trebuie să facem ast-fel ca N_r să fie de semn contrar cu M_d și să se apropie de M_d în valoare absolută.

Însă momentul forței centrifuge a *pieselor învîrtiloare*, pentru partea dreaptă a mașinei, și presupunând roțile fără contragreutate, are valoarea următoare:

$$N_r = 93,76 \cos \alpha + 25,2 \cos (\varphi + \alpha).$$

Primul termen al celui d'al doilea membru este aproape continuu de același semn cu M_d ; al doilea termen, φ fiind vecin de 180° , e de obicei de semn contrar; însă, cum e mai mic de cât primul, N_r este în total de același semn cu M_d . Ar trebui să fie contrariul. De unde rezultă necesitatea de a pune contragreutăți pe roțile motoare.

Vom pune o contragreutate de 140 kilograme pe fie-care roată a celei d'a doua osii motoare, la 180° de manivela motoare IIP, și o contragreutate de 30 kilograme pe fie-care roată a primei osii, făcând un unghi $\pi + 23^\circ$ cu direcțiunea manivelei motoare HP, sau un unghi de 46° cu manivela BP. Momentul N_r va fi atunci:

$N_r = 8,76 \cos \alpha + 25,2 \cos (\alpha + \varphi) + 18 \cos (\alpha + \varphi + 46^\circ)$; de unde se deduce curba N_r din *fig 8*, (Pl. I). Diferința ordonatelor curbelor M_d și N_r dă momentul total N_d pentru partea dreaptă a mașinei. Deplasând toate curbele cu $\frac{\pi}{2}$, obținem momentul pen-

tru partea stîngă și, în cele din urmă, resultanta N pentru întregul sistem.

Momentul maximum tinde a face să se învîrtească mașina de la dreapta la stînga și este egal cu 2.724. E aproape pe jumătate de acela ce am constatat mai sus pentru mașinile cu cilindre exterioare, deși presiunea de mers e de 14 kilograme în loc de 10, și puterea cu o treime aproximativ mai ridicată.

Remâne să vedem dacă n'am sacrificat echilibrul vertical prin aplicațiunea contragreutăților.

Componența perturbațiunei verticale în planul roții este pentru prima osie (*colilă*):

$F_v = 39,9 \cos \alpha + 52 \cos (\alpha + \varphi) + 24 \cos (\alpha + \varphi + 46^\circ)$; cea-ce s'ar reduce la:

$$F_v = -36,1 \cos \alpha,$$

Dacă manivela BP și contragreutățile primei osii ar fi la 180° de manivela HP.

Perturbațiunea este mai mare pentru osia a doua și egală cu:

$$F_v' = -39 \cos \alpha.$$

Pentru viteza de 6 învîrtituri pe secundă, sau de 135^{km} ,7 pe oră cu roți de 2 metri, $F_v = 5.656$ kilograme.

Dacă dar încărcarea osiei e de 14 tone, iuteala limită pentru care aderența roților motoare poate dispărea cu totul este de vr'o 135 kilometri pe oră. Echilibrul vertical, se vede că este satisfăcător.

(Va urma)

DESPRE INFIINȚAREA GĂRILOR DE PASAGIU

de G. KECKER

Cu cât se călătorește mai mult, cu atât se simte mai mult trebuință de un transport mai repede și mai comod prin trenuri cari să meargă repede și cari să funcționeze ca trenuri directe până la punctul de destinație. Complectarea rețelei drumului de fer prin construirea diferitelor ambransaamente și linii de joncțiune nu e nerealisabilă. Însă, dacă e greu a forma tabloul de mersul trenurilor pe o linie directă, ținând însă seamă și de necesitățile ambrasaamentelor și liniilor de joncțiune,

e cu mult mai greu a l pune în aplicație. Foarte adesea ori trebuie ca trenul să se oprească înainte de semnalul de distanță al unei gări, pentru ca căile destinate pentru intrare nu sunt libere sau pentru că intrarea e închisă prin sosirea în același timp a altor trenuri. Printr'o asemenea oprire înainte de gară se pierde un timp precios și, numai în casuri foarte rare, se poate câștiga pierderea prin scurtarea opririlor în stații, pentru că în genere aceste opriri nu sunt prea lungi. Atunci trebuie

să se câștige timpul pierdut mărind, pe drumul ce mai e de parcurs și în limitele admisibile, iuțea trenului.

La înființarea garilor de pasagiu trebuie dar, mai întâi de toate, să se evite încrucișarea căilor la intrarea trenurilor.

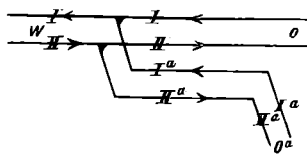
Și schimbarea vagoanelor de la un tren la altul cere adesea-ori o cheltuială de timp imensă, mai cu seamă când mișcarea e oprită și de intrarea trenurilor.

E adevărat că adesea-ori aceste întârzieri provin din cauză că spațiul pentru linii e prea mic; în cele mai multe cazuri însă, cauza pare a proveni dintr-o dispozițiune ne nimerită a căilor. Aceasta e, într-o măsură, motivată de natura lucrurilor și stă în legătură cu modul cum se fac garile.

Dacă această dispozițiune e nimerită în toate cazurile și ce influență exercită asupra exploatațiunii se va examina în cea ce urmează.

Fig. 1, reprezintă dispozițiunea liniilor, în cazul când amândouă liniile principale ale unei ramificațiuni se află într-o gară lângă o altă cale principală directă și capetele libere ale primei sunt legate cu capetele corespunzătoare ale căii directe în modul cel mai simplu.

În această figură precum și în toate cari vor mai urma, literile O, O^a, O^b, precum și W, W^a, W^b reprezintă liniile separate, iar numerile I, I^a, I^b re-



(Fig. 1)

prezintă trenurile și liniile unei direcțiuni, și numerele II, II^a, II^b trenurile și liniile direcțiunii opuse.

Dacă cu această dispozițiune a ambrășamentului vrem să evităm coborirea și urcarea călătorilor la trecerea lor de pe linia principală pe linia ambrășamentului și vice-versa, trebuie ca modul de exploatațiune să se facă ast-fel, pentru ca, sau:

1. Trenurile ambrășamentului să treacă direct pe linia principală, sau
2. Unele vagoane sau părți din tren să se u-

nească la stațiunea de joncțiune cu trenurile linii principale, sau să se separe de ele.

Dacă s'ar da trenurilor ambrășamentului un mers independent pe linia principală și vice-versa, atunci trenurile I și I^a ale unei direcțiuni n'ar putea urma unul după altul de cât din stațiune în stațiune și tot asemenea trenurile II și II^a ale direcțiunii opuse. În toate cazurile, la acest mod de exploatațiune intrarea trenului II ar opri eșirea în același timp a trenului I^a și invers, de și acest tren care merge înainte pe W, n'are trebuință să aștepte sosirea trenului de pe W. Așa că pentru unul din trenuri se pierde un timp precis.

Din alegerea direcțiunii legăturii se deduce că circulațiunea între W și O^a prevalează, căci alt-mintrelea legătura s'ar fi făcut în sensul contrar.

Din contră, dacă se unesc, sau se separă numai unele vagoane sau părți din tren, la stațiunea de joncțiune, de trenurile linii principale, atunci legătura din fig. 1, permite trecerea vagoanelor de la trenul I la trenul I^a și invers, numai cu ajutorul locomotivei trenului, pe când la trecerea de la trenul II la trenul II^a și invers, trebuie să se aducă o locomotivă specială de manevre. Pentru celelalte mișcări de manevre, ar fi necesar o completare a legăturii, cam în modul cum se vede în fig. 2.

La această dispozițiune, intrarea trenului II ar împiedica, după cum s'a mai spus, eșirea în același timp a trenului I^a.

Dacă trecerea vagoanelor se face numai cu locomotiva trenului, atunci trecerea:

1. De la trenul I la trenul I^a sau invers, împiedică intrarea trenului II,
2. De la trenul II la trenul II^a sau invers, intrarea trenului II^a și eșirea trenului I^a sau invers.
3. Trecerea de la trenul II la trenul II^a sau invers, împiedică intrarea trenului I^a.

Trecerea de la trenul I^a la II nu se poate face de cât după intrarea ambelor trenuri, de aceea nici nu se menționează cazul acesta.

Dacă în cazul de față s'ar avea la dispozițiune o locomotivă de manevre, trenurile de aceeași direcțiune ar putea fi luate pe la spate.

Atunci ar împiedica:

1. Trecerea de la trenul I la trenul I^a și invers, eșirea trenului II,

2. Trecerea de la trenul II la trenul II^a și invers, eșirea trenului I^a, pe când la trecerea de la trenul I la trenul II^a și invers, chiar dacă s'ar completa dispozițiunea acestor (cum sa arătat în linii punctate în fig. 1) între liniile I^a și II^a, atunci sau intrarea trenului II și eșirea trenului I^a, sau intrarea trenului I^a și eșirea trenului II ar fi perturbatoare.

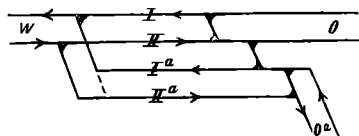
Așa dar întrebuintarea unei locomotive de manevră ar fi avantajoasă numai în cazul când s'ar considera în loc de:

6 intrări și 2 eșiri
2 intrări și 6 eșiri.

E însă de observat că, locomotiva de manevră e necesară la amândouă capetele stațiunii, așa că dacă nu e de cât una disponibilă, atunci o mișcare trebuie să aștepte pe cea-laltă, în care cas trebuie să se mai fie o linie liberă pentru trecerea locomotivei de manevră de la un capăt al stației la capătul opus.

Pentru a se evita în parte pedicile arătate mai sus, s'a dispus adesea-ori linia principală în modul arătat în fig. 3.

Deși la această dispozițiune intrarea trenului I^a oprește eșirea trenului II, însă, pentru că în genere trenul II nu poate pleca până ce trenul de joncțiune n'a sosit, aceasta nu se poate considera ca o pedică, tot asemenea nici imposibilitatea eșirii în același timp a trenurilor II și II^a nu e o pedică.



(Fig. 2)

De alt-mintrelea intrările trenurilor, din câte trele direcțiuni, sunt libere.

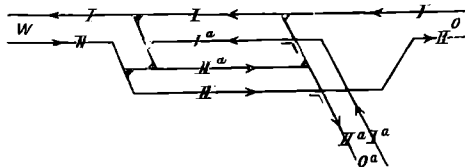
Trecerea vagoanelor:

de la trenul I la trenul I^a și invers,

"	"	"	I	"	"	II ^a	"	"
"	"	"	II	"	"	II ^a	"	"
"	"	"	I ^a	"	"	II	"	"

se poate face ori și când, fără ca să fie împiedată de intrarea vr'unui tren, și în special de locomotiva trenului sosit la timp. Întrebuintarea

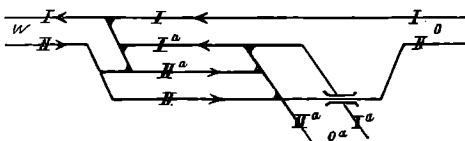
unei locomotive de manevră n'ar prezenta un avantaj particular.



(Fig. 3)

Așa dar prin această dispozițiune se obține mai mult de cât s'ar fi obținut prin stabilirea a două locomotive de manevră ca în fig. 2.

Dacă în unele împrejurări ar fi de dorit și înlăturarea încrucișării eșirii trenului II cu intrarea trenului I^a, aceasta ar rezulta prin stabilirea unei traversări de cale sau unui pasagiu inferior, după cum se arată în fig. 4.



(Fig. 4)

De alt mintrelea toate intrările trenurilor sunt libere; nici eșirea vr'unui tren nu e împiedată de intrarea unui alt tren. Nici o mișcare de manevră nu se opune la intrarea unui alt tren, și toate mișcările de manevră pot fi executate prin locomotiva trenului; stabilirea unei locomotive de manevră nu prezintă un avantaj particular.

Dacă două linii ferate directe OW și O^aW^a se ating în interiorul unei stațiuni, atunci trenurile de pe toate direcțiunile pot intra și eși în ori și ce timp fără a fi împiedate. Pentru trecerea vagoanelor, ar trebui să se așeze, la extremitățile stației, ace corespunzătoare, după cum se vede în fig. 5.

Intrarea și eșirea trenurilor nu e influențată de intrarea și eșirea altor trenuri.

Trecerea vagoanelor de la un tren la altul nu se poate face :

a) Numai cu ajutorul locomotivei trenului.

1. De la trenul I la trenul I^a și invers, la intrarea trenului II.

2. De la trenul I la trenul II și invers, la intrarea trenului II sau I^a și la eșirea trenului I^a sau II.

3. De la trenul II la trenul II^a și invers, la intrarea trenului I^a.

Așa dar 6 mișcări de manevre sunt oprite de intrarea trenurilor și 2 de eșirea lor.

b) Intrebuițind o locomotivă de manevră care, la trenuri de aceeași direcțiune execută schimbarea vagoanelor pe la capătul d'indărăt:

1. De la trenul I la trenul I^a și invers, prin eșirea trenului II,

2. De la trenul II la trenul II^a și invers, prin eșirea trenului I^a.

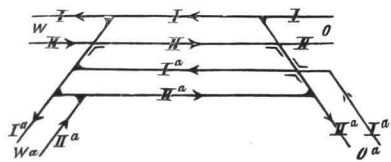
Stabilirea unei locomotive de manevră n'are nici o influență asupra transportului de la un tren la altul. De aci ajungem deci a considera cazul cu:

2 intrări și 6 eșiri în loc de

6 intrări și 2 eșiri.

Dacă însă să încrucișează liniile în modul arătat în fig. 6, și se restabilește comunicațiunea în modul indicat, atunci modul exploatațiunei se prezintă după cum urmează :

Intrarea și eșirea trenurilor I și II^a nu e împedată de intrarea și eșirea altor trenuri. Intrarea trenului II împedică eșirea trenului I^a, și intrarea



(Fig. 5)

trenului I^a împedică eșirea trenului II. Din cauza însă a corespondenței trenurilor această pedică nu

poate fi considerată ca o îngreuiare a serviciului exploatațiunei.

Trecerea vagoanelor :

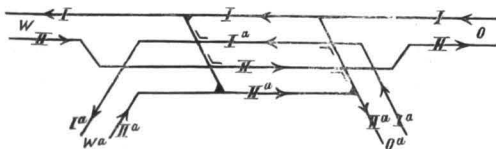
de la trenul I la trenul I^a și invers

« « « II « « II^a « «

« « « I^a « « II « «

se poate face în ori-ce timp cu locomotiva trenului.

Schimbarea vagoanelor, cu locomotiva trenului, de la trenul I la trenul II^a și invers este oprit de intrarea trenului II sau I^a și de eșirea trenului I^a sau II.

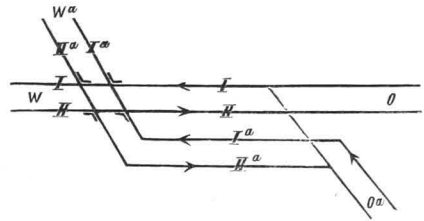


(Fig. 6)

Și aci intrarea trenurilor împedică executarea mișcărilor de deplasare numai în două cazuri. Sta-

bilirea locomotivelor de manevre nu e de trebuință, așa că dispozițiunea liniilor din fig. 6, apare mai avantajoasă de cât cea din fig. 5.

Dacă două linii ferale principale directe cu căi duble OW și O^aW^a se încrucișează în interiorul unei stații la nivelul șinelor, (fig. 7), nu mai sunt



(Fig. 7)

necesare ace pentru trecerea vagoanelor.

La intrarea și eșirea trenurilor au loc următoarele patru încrucișări a căilor:

1. Eșirea trenului I și eșirea trenului I^a

2. « « I « intrarea « II^a

3. Intrarea « II « « « II^a

4. « « II « eșirea « I^a.

Ca o pedică particulară pentru exploatațiune e de considerat aci încrucișarea intrărilor trenurilor II și II^a.

Schimbarea vagoanelor cu locomotiva trenului nu se poate face:

a) La intrarea trenului II.

1. De la trenul I la trenul I^a și invers,

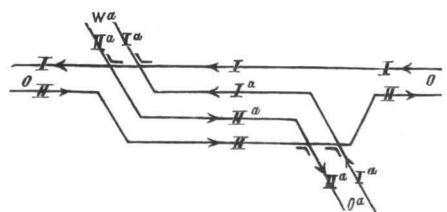
2. « « « I « « II^a « «

b) La eșirea trenului I^a.

De la trenul I la trenul II^a și invers.

Patru treceri sunt dar dependente de intrarea trenurilor și două de eșirea lor. Dacă s'ar stabili locomotive de manevre, ar trebui să se stabilească ace la capătul O al stațiunei și atunci într'adevăr numai două *mutări de vagoane* ar mai depinde de intrarea trenurilor, însă neajunsul încrucișării trenurilor ce intră n'ar fi înlăturat.

Un alt mod în care se pot așeza liniile a două căi ce se încrucișează OW și O^aW^a , este dat de fig. 8.



(Fig. 8)

La intrare și eșirea trenurilor au loc următoarele patru încrucișări a căilor:

1. Eșirea trenului I și eșirea trenului I^a
2. « « I « intrarea « II^a
3. « « II « eșirea « II^a
4. « « II « intrarea « I^a.

Prin urmare la această dispozițiune încrucișarea a două trenuri ce intră, este cu totul evitată, și ambele încrucișări a trenurilor ce intră cu trenurile ce ies, au o influență însemnată, pentru că în genere, trenurile ce ies vor trebui să aștepte trenurile ce intră corespunzătoare. Un ac deosebit pentru trecerea vagoanelor de la un tren la altul nu e necesară. Schimbarea vagoanelor nu poate avea loc:

de la trenul I la trenul II^a și invers, la eșirea trenului I^a,

de la trenul II la trenul I^a și invers, la eșirea trenului II^a,

așa dar cu această dispozițiune se evită și desordinea ce ar putea rezulta din schimbarea vagoanelor din partea trenurilor ce intră. Stabilirea locomotivelor de manevră n'ar fi de nici o însemnată.

Relațiunile devin mai încurcate dacă se încrucișează, în interiorul unei stațiuni, trei linii directe OW, și O^aW^a și O^bW^b. Se obțin atunci trei puncte de întretăiere a acestor linii, și dacă fie-care linie e cu cale dublă, rezultă 12 încrucișări a căilor principale.

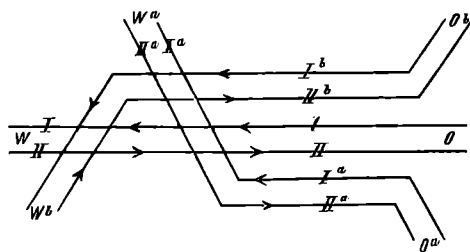
Cele 12 încrucișări ale căilor sunt următoarele:

1. Eșirea trenului I cu eșirea trenului I^a
2. « « I « intrarea « II^a
3. « « I « « « II^b
4. « « I « eșirea « I^b
5. Intrarea « II « « « I^b
6. « « II « intrarea « II^b
7. « « II « « « II^a
8. « « II « eșirea « I^a
9. Eșirea « I^a « intrarea « II^b
10. « « I^a « eșirea « I^b
11. Intrarea « II^a « « « I^b
12. « « II^a « intrarea « II^b

Așa dar în 3 cazuri intrarea unui tren e dependentă de intrarea altui tren, și eșirea unui tren e dependentă, în 6 cazuri de intrarea, și în 3 cazuri de eșirea unui alt tren.

Numai intrarea celor 3 trenuri I, I^a și I^b poate

avea loc în ori-ce timp fără a fi împedicată, tot asemenea și eșirea trenurilor II, II^a și II^b.



(Fig. 9)

Aceste relațiuni sunt așa de defavorabile, în cât nu e de nici o însemnată a cerceta ce pedică se opune la trecerea vagoanelor de la un tren la altul și ce înlesnire ar oferi întrebuințarea unei locomotive de manevră.

Dacă însă se alege o dispozițiune a căilor ca în fig. 10, atunci există într'adevăr tot 12 încrucișări a căilor și anume:

1. Intrarea trenului I și eșirea trenului II^b
2. Eșirea « I « « « I^a
3. « « I « intrarea « II^a
4. « « I « eșirea « I^b
5. Intrarea « II « « « I^b
6. Eșirea « II « « « II^b
7. « « II « intrarea « I^a
8. « « II « eșirea « II^b
9. Intrarea « I^a « « « II^b
10. Eșirea « I^a « « « I^b
11. Intrarea « II^a « « « I^b
12. Eșirea « II^a « « « II^b,

însă nici o dată nu se încrucișează două trenuri cari intră de o dată.

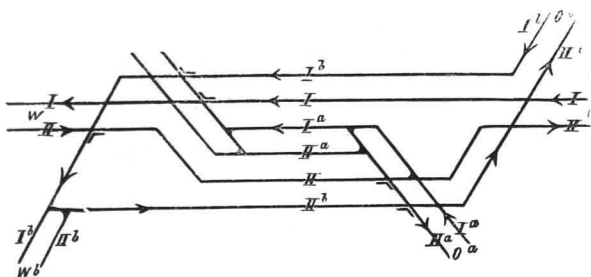
Și schimbarea vagoanelor de la un tren la altu se poate face cu una din locomotivele trenurilor și atunci numai în următoarele 6 cazuri se produce o turburare de către trenurile ce intră:

de la trenul I la trenul II^b și invers, prin intrarea trenului II^a și intrarea trenului II.

de la trenul II la trenul I^b și invers, prin intrarea trenului II^a.
 rezultat destul de favorabil pentru posibilitatea a 24 de treceri.

Însă și aceste mișcări de manevre pot fi evitate la trenurile ce intră, dacă se întrebuințează două locomotive de la trenuri. Dacă de ex. locomotiva trenului I duce îndărătul trenului II^a vagoanele ce trebuiesc trecute la trenul II^b și după plecarea

trenului II^a locomotiva trenului II^b iea aceste vagoane, atunci această mișcare prezintă o pedică numai pentru eșirea trenurilor I^a și II . La mișcarea inversă s'ar duce vagoanele ce trebuie trecute de la trenul II^b la trenul I în linia I^a .



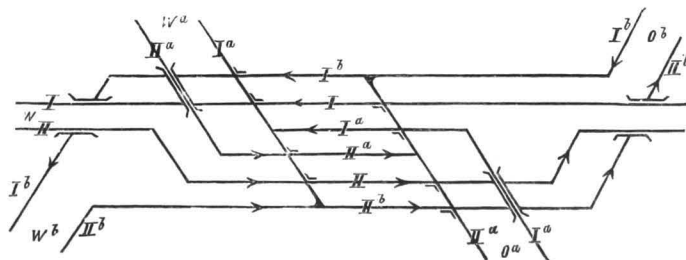
(Fig. 10)

Același lucru se petrece la trecerea vagoanelor de la trenul II la trenul I^b , și la această mișcare ar pune o pedică eșirea trenurilor I și II^a .

Așa dar dispozițiunea liniilor din fig. 10, convine mai bine, de cât aceea din fig. 9, cerințelor ce pot rezulta la o dispozițiune așa de complicată și face de prisos întrebuițarea locomotivelor de manevre.

Dacă relațiunile locale permit, prin *însințarea unui pasagiu inferior sau superior*, a evita încrucișarea trenurilor la *nivelul șinelor*, aceasta s'ar putea face în modul arătat în fig. 11. Se înțelege de la sine că aședarea acelor gărei ar trebui completate în mod convenabil.

În dispozițiunea expusă în fig. 11, nu se prezintă încrucișări a trenurilor ce intră cu alte trenuri.



(Fig. 11)

Trecerea vagoanelor de la un tren la altul împiedică prin intrarea trenurilor în următoarele cazuri :

de la trenul I la trenul II^b și invers, prin intrarea trenului I^a , și

de la trenul I^b la trenul II și invers, prin intrarea trenului II^a .

Dacă la dispozițiunea liniilor ca în fig. 11, relațiunile locale între grupurile de linii a liniilor principale I , I^a , II^b și II , II^a și II^b permit a vări două linii de garagiu I^c și II^c , ca în fig. 12, obținem relațiuni cari asigură cea mai mare libertate atât intrării și eșirii trenurilor, și schimbării vagoanelor, și pe lângă aceasta nu lasă nimic de dorit în ceea-ce privește simplitatea dispozițiunei.

Vagoanele de mutat din grupul I sunt duse în linia de garagiu I^c de locomotiva trenului și luate de locomotiva trenului din grupul II , pe când această din urmă locomotivă duce în același timp vagoanele de mutat în linia de garagiu II^c , de unde sunt luate de locomotiva trenului din grupul I .

Asemenea linii dau rezultate superioare și trecerei locomotivelor de la un capăt al stațiunei la capătul opus.

Impedicarea mișcărilor de manevre de către trenurile ce intră, e redusă de la 6 cazuri la 4 prin dispozițiunea din fig. 12. Întrebuițarea locomotivelor de manevre n'ar da un rezultat mai favorabil.

Dacă în aceleași condițiuni locale s'ar duce cele trei linii, în afară de stațiune, pe cale dublă, așa ca cele trei căi duble să se afle în stațiune unele lângă altele și s'ar uni în mod convenabil la capetele stațiunei prin ace, atunci fig. 13, ne ar da dispozițiunea liniilor.

La această dispozițiune intrările și eșirile tuturor trenurilor ar fi independente unele de altele.

În schimb însă, intrării trenurilor s'ar opune o mulțime de piedeci la manevra vagoanelor, de oare-ce această manevră a vagoanelor cu locomotiva trenului nu se poate face de cât în 4 cazuri fără ca să fie împiedicată de intrarea trenurilor și anume:

de la trenul I la trenul II și invers și

« « « I^b « « II^a « «

În genere 24 de treceri sunt împiedecate de 26 de intrări de trenuri, așa că schimbarea vagoanelor cu ajutorul locomotivelor trenurilor e exclusă.

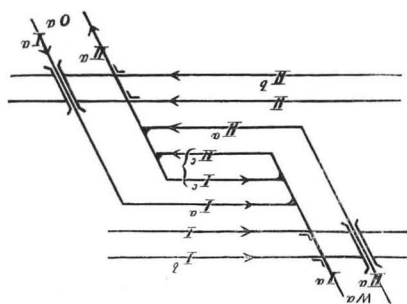
Întrebuințând locomotive de manevre, se reduce la 14 numărul casurilor în cari trebuie să se execute mișcări de deplasare în contra trenurilor ce intră.

Dacă se compară între ele dispozițiunile din fig. 12 și 13, la cea din urmă sunt:

1. Intrările și eșirile tuturor trenurilor în tot d'a-una liberă.

2. Manevra vagoanelor este împiedecată de intrarea trenurilor în 26 de casuri și întrebuințând locomotive de manevră, în 14 casuri numai.

La dispozițiunea ca în fig. 12, rezultă din contră că:



(Fig. 12)

1. Intrarea tuturor trenurilor se poate face, fără piedecă, în ori-ce timp.

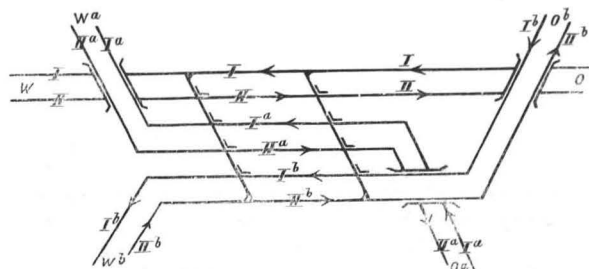
2. Eșirea trenurilor din diferite direcțiuni este împiedecată numai de eșirea trenurilor de aceeași direcțiune, ceea-ce nu se poate considera ca o piedecă deosebită.

3. Manevra vagoanelor e împiedecată numai în 4 casuri de intrarea trenurilor.

4. Întrebuințarea locomotivelor de manevră nu e necesară.

Așa dar în toate casurile e avantajos, la înființarea de stațiuni mai mari în cari dau linii ferate

din toate părțile, să se așeze liniile principale, de aceeași direcțiune, unele lângă altele.



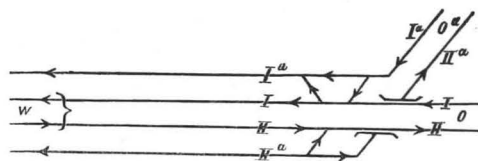
(Fig. 13)

Cu aceasta se tranșează tot de odată și cestiunea celei mai nemerite dispozițiuni ale liniilor pe liniile cu patru căi.

Dacă e avantajos a se așeza liniile unele lângă altele în stațiuni, tot așa trebuie să se așeze și afară din stațiuni.

Liniile se dispun atunci ca în fig. 14. Ambele linii exterioare servesc pentru comunicațiunea d'între stațiunile intermediare, pe când trenurile directe pot străbate calea liberă și fără a fi împiedecate de relațiunile locale. Și pentru siguranța lucrătorilor întrebuințați pe linie se poate recomanda dispozițiunea de mai sus.

Descompunerea unei linii cu patru căi în două



(Fig. 14)

cu câte două căi rezultă ușor prin pasagiile superioare sau inferioare a uneia din cele două căi exterioare peste amândouă căile din mijloc și prin stabilirea de ace necesare pentru separarea trenurilor directe de trenurile locale, și ducerea acestora pe o linie, după cum se poate vedea pe fig. 14.

DRUMURI DE FER DE INTERES LOCAL

ANGLIA

Dispozițiunile speciale relative la stabilirea de drumuri de fer economice au fost înserate pentru prima oară în cap. V al legii din 31 Iulie 1868.

Acest capitol este intitulat: «Drumurile de fer de construcție ușoară»; el conține următoarele trei articole:

27. — Board of trade poate, printr'un decret, să autorizeze pe o companie a exploata, ca «drum ușor» toată sau o parte a unei linii pe care această companie ar fi autorizată a construi sau exploata.

Înainte de a acorda autorizarea, Board of trade va publica cererea, va ține socoteală de observațiunile sau obiecțiunile făcute contra proiectului, și va face anchetele necesare pentru aceasta.

28. — Un drum de fer ușor va trebui să fie construit și exploatat conform condițiunilor și regulamentelor stabilite, cu această ocazie, de Board of trade, și cu rezervele următoare:

1) Regulamentele relative la greutatea locomotivelor vagoanelor de întrebuințat pe linie, nu permite greutatea întrecând o presiune pe șine de opt tone pe pereche de roți.

2) Regulamentele relative la viteza trenurilor nu vor admite o viteză mai mare de 45 km., pe oră. Dacă compania sau ori-ce altă persoană, nu s'ar conforma acestor condițiuni și regulamente sau ar contraveni, această companie sau această persoană ar fi pasibilă pentru fie-care delict, de o amendă de 505 lei maximum și o amendă egală, pentru fie-care zi, dacă delictul continuă.

Dacă urmărirea are loc pentru un fapt relativ la greutatea sus-menționată sau la viteză, pedeapsa ar comporta, pe lângă amendă, doi ani de închisoare maximum, cu sau fără muncă silnică.

Condițiunile și regulamentele relative la drumurile de fer ușoare vor fi aduse la cunoștința publică și publicate de către companie, în chipul prescripției, pentru regulamentele private, de art. 110 din «Railway clauses consolidation Act» din 1845; și Compania va fi pasibilă de o amendă de 120 lei maximum pentru fie-care zi trecută fără ca zisa publicație să fi fost făcută.

Aceste dispozițiuni generale au fost foarte rar aplicate în Anglia și Scoția, unde, de altminterlea toate drumurile de fer ușoare au fost succesiv transformate în drumuri de fer normale.

Din contră drumurile de fer ușoare, au luat o dezvoltare oare-care în Irlanda.

Având în vedere starea economică excepțională a țerei, Parlamentul a edictat succesiv mai multe acte pentru a stimula și înlesni construcțiunea drumurilor de fer și tramvaiurilor.

Iată regulamentul dispozițiunilor generale luate în această privință:

Legea din 10 August 1866 dă comisarilor de lucrări publice în Irlanda dreptul de a acorda companiilor de drumuri de fer din această țară avansurile pe timp de un an, cu 4% minimum. În cazuri excepționale, această dobândă poate fi redusă cu aprobarea Parlamentului.

Legile din 1857 și 1868 autorisă succesiv pe comisarii regali a acorda Companiilor datoare o prelungire de un an pentru rambursul avansurilor făcute de tesaur, aplicându-se legea precedentă. Pentru executarea acestei legi sau acte speciale ale Parlamentului, împrumuturi numeroase au fost înlesnite concesionarilor și cu dobânzi cuprinse între 3½ și 5%.

Pe de altă parte, Baroniile au fost de asemenea autorizate a ajuta întreprinderile de drum de fer cu concursul lor financiar sub formă de garanție pentru dobânzi. În cele mai multe cazuri, această garanție să făcea asupra unui venit de 5% pentru acționari, și durata sa varia de la 23 la 25 ani.

Fie-care Baronie contribuie proporțional cu lungimea drumului de fer de pe teritoriul său și cu costul construcțiunei. Când veniturile întrec venitul garantat, excedentul este în întregime afectat la rambursarea avansurilor.

Ajutorul financiar al Baroniilor este acum sub regimul legilor din 2 August 1880, intitulată: «Relief of Distress (Ireland) Amendment Act» și amendament la legea din 29 Iulie 1864 (Railways construction Facilities Act) promulgată la 26 August

1880 permite ca Board of Trade să acorde companiilor de drumuri de fer irlandeze coprinse în lista anexată legii din 2 August 1880, dreptul de a contracta împrumuturi care în total să nu întrecă jumătatea capitalului acțiunii autorizat.

Pentru a favoriza pe lângă aceasta întinderea tramvaiurilor și drumurilor de fer ușoare, Parlamentul a edictat legea din 25 August 1883, intitulată: «Tramways and public Companies Ireland) Act».

În virtutea acestei legi, promotorii unei întreprinderi de tramvai pot să se adreseze marelui juriu al comitatului pentru a obține ca una sau mai multe Baroni anume indicate să-i garanteze dobânda parțială a capitalului angajat în afacere și să se oblige, în lipsa promotorilor, de a termina lucrările și a continua exploatarea. Decizia marelui juriu, pentru a fi efectivă, trebuie a fi confirmată de Lord-Lieutenant în consiliu.

În cas de opoziție din partea celor interesați în număr de cel puțin douăzeci, ordinul consiliului nu este executoriu de cât dacă este confirmat de Parlament. Casieria generală poate să indemnizeze parțial Baroniile de sarcinile ce le sunt impuse.

Dispozițiunile acestei legi au fost completate printr-o nouă lege din 25 Iunie 1886.

Tramvaiurile, în Anglia și în Scoția, sunt sub regimul legii din 9 August 1870, intitulată: «Tramways Act».

În virtutea art. 34 din această lege, tracțiunea nu poate fi făcută de cât cu cai, afară numai dacă un act special nu autorizează tracțiunea cu vapori.

Zisa lege nu conține nici o dispoziție relativă la concursul Statului sau Comitetelor în stabilirea acestor căi de transport.

Legea din 25 Iunie 1886 relativă la instalarea tramvaiurilor

De oare-ce s'au ivit îndoeli asupra chestiunii de a ști dacă, în virtutea art. 5 din legile 6 și 7 a lui Vilhelm IV, capitolul 108, comisarii de lucrări publice în Irlanda, sunt autorizați a primi ca garanție a unui împrumut sau a unui avans, făcut promotorilor de tramvaiuri, constituiți în societate publică și lucrând sub regimul legilor asu-

pra tramvaiurilor în Irlanda, o cedare sau o atribuire de acțiuni liberate de o asemenea societate, care cere un asemenea împrumut sau un asemenea avans, și cum trebuiesc lămurite aceste îndoeli și de a lua alte dispoziții coprinse în prezenta lege

Au fost decise următoarele:

Art. 1. 1) Va fi permis comisarilor de lucrări publice în Irlanda, sau or și cărei alte persoane lucrând prin aplicarea legii citate, cu consimțământul comisarilor tesaurului regal, de a primi și de a lua sub numele secretarului lor, ca garanție principală sau solidară a unui împrumut sau avans făcut la promotori de tramvaiuri, constituiți în societate publică și lucrând sub regimul legilor asupra tramvaiurilor în Irlanda, o cedare sau o atribuire de acțiuni sau obligațiuni liberate de zisa companie care cere un asemenea împrumut sau avans;

2) Această cedare sau această atribuire poate să fie făcută în numele secretarului atunci în funcțiunea numiților comisari de lucrări publice, sau a or cărei persoane lucrând în virtutea legii menționate; acest secretar va avea competența de a primi, urmări, a încasa or ce dividende și dobânzi a menționatei acțiuni sau obligațiuni, pentru a le vinde sau a dispoza, și întrebuița aceste dividende, dobânzi sau produse de vânzări precum menționații comisari vor putea să le fixeze din timp în timp.

Art. 2. Pentru a permite unei asemenea companii de a da garanția menționată în prezenta lege, această companie va putea (cu toată dispoziția unui ordin în consiliu, confirmat de Parlament, dat anterior prezentei legi și raportându-se la numita companie) să emită și să atribue, ca acțiuni liberate sau obligațiuni, acțiuni sau obligațiuni care, în virtutea și din cauza efectelor prezentei legi, vor fi socotite și luate ca cu totul liberate, și vor avea dreptul la întreg beneficiul or cărei garanții baroniale acordate or cărei alte porțiuni din capitalul liberat al companiei, sub rezerva că nimic în prezenta lege nu va fi considerat ca putând întinde garanția baronială unui capital ce ar întrece pe cel fixat prin ordinul în consiliu, confirmând stabilirea unei asemenea garanții.

Art. 3. Prezenta lege se va aplica or cărei companii publice care va fi obținut deja, sau care, două-spre-zece luni de la data prezentei legi, ar obține, prin aplicarea legilor asupra tramvaiurilor în Irlanda și a legii din 1883 asupra tramvaiurilor și companiilor publice în Irlanda, un ordin în consiliu, confirmând o deciziune a marelui furou asupra unei garanții baroniale pentru plata dividendelor capitalului liberat al companiei.

ITALIA

Legea din 20 Martie 1865 asupra lucrărilor din Italia, fiind recunoscută ca insuficientă pentru

a stimula dezvoltarea rețelilor secundare, s'a'u edictat succesiv, între 1873 și 1887, patru legi speciale, destinate a acorda înlesniri pentru construcțiunea și exploatarea căilor ferate ca mic trafic. Ultimul proiect de lege a fost depus și aprobat de camera deputaților în 1889.

Prima lege relativă la drumurile de fer secundare a fost cea din 29 Iunie 1873. Ea avea de scop construcțiunea și exploatarea diverselor căi ferate în provinciile Veneția și Mantua și autoriza pe guvern să acorde prin decret regal, industriei private, provinciilor și comunelor, un oare-care număr de linii bucurându-se de avantajile următoare.

O subvenție anuală de una mie lei pe km. timp de trei-zeci și cinci ani; suprimarea împrejmuirilor cerute prin legea generală din 20 Martie 1865; scutirea de vamă pentru introducerea de șini și de material rulant provenind din streinătate, când aceste obiecte nu pot fi obținute în țeară în aceleași condițiuni de calitate și preț, și în fine scutirea de dreptul proporțional de înregistrare, care era înlocuit printr-o taxă fixă de un leu pentru actele și convențiunile relative la concesiune. la cesiunea, sau la împrumuturile destinate la construcțiunea acestor căi ferate.

Legea din 29 Iulie 1879, care autoriza construcțiunea liniilor complementare, ale rețelei italiene, confirmă dispozițiile legii precedente în materie de subvențiuni de acordat de stat și permitea guvernului de a adopta căi înguste pentru acele linii construite de dânsul, cu concursul obligatoriu a provinciilor interesate, care n'ar putea face parte din rețeaua principală. Ea autoriza pe lângă aceasta întrebuințarea căilor naționale, departamentale și comunale pentru stabilirea acestor linii, dar cu condiția de a lăsa pentru circulația trăsurilor o lărgime minimă de cinci metri.

După art. 5 al legii din 24 Iulie 1887, subvențiunea bilometrică, stabilită prin legile precedente, a fost urcată de la 1000 lei la 3000 lei și perioada de servire a ei de la trei-zeci și cinci la șeașezeci ani.

Până acum nu există o lege specială asupra tramvaiurilor în Italia.

Legea din 1892 completează legislațiunea asupra drumurilor de fer economice.

Eată câte-va din dispozițiunile acestor legi :

Art. 16. Acordă privilegiu de expropriere pentru cauză de utilitate publică;

Art. 17. Fixează durata concesiunii unui drum de fer economic pe o platformă specială la șapte-zeci ani și o reduce la cinci-zeci pentru drumurile de fer care, pe mai mult de $\frac{3}{4}$ din lungimea lor, întrebuințază căile obișnuite;

Art. 18. Autoriză pe stat a contribui la cheltuelile de construcțiune și exploatare prin subvențiuni kilometrice în măsura stabilită prin legea de la 30 Iunie 1889, și îndeamnă pe departamente, comune și pe alte persoane morale interesate, de a da ajutorul financiar mai cu seamă sub formă de subvenție kilometrică de la deschiderea liniei;

Art. 23. Atenuează, în favoarea drumurilor de fer economice, rigoarea legii generale din 20 Martie 1865, introducând modificările următoare:

a) Suprimarea împrejmuirilor și barierei pe la pasașiile de nivel; pe care vitesa trenurilor nu întrec 35 de km. pe oră și care nu traversează pășuni unde sunt turme în libertate;

b) Suprimarea cantoanelor pentru paza pasagiilor de nivel a căror bariere să manevrează de la distanță;

c) Micșorarea rezistenței călci, care va putea fi dispusă, ast-fel în cât să permită trecerea unui anume material rulant;

d) Dispensa unei noi garanții pentru concesionar, când el a depus deja o garanție în mânele proprietarilor căilor de întrebuințat;

e) Aprobarea opririlor în cale curentă fără să fie nevoie de clădiri, de dedublurarea căiei de ace, sau alte construcții etc.;

f) Reducerea la 2% a impozitului de transport.

În afară de dispozițiunile comune tramvaiurilor și drumurilor de fer economice, proiectul de lege cuprinde alte reguli aplicabile în special tramvaiurilor cu vapor. Ast-fel, durata concesiunii acestor tramvaiuri nu poate să treacă patru-zeci ani; autorizarea exploatărei prin tracțiune mecanică este rezervată guvernului, care o acordă prin decret regal, în urma propunerii ministerului lucrărilor publice. Exploatarea nu poate să fie încredințată de cât industriei private prin concesiune directă sau prin licitație.

Pe lângă aceasta, tramvaiurile sunt supuse unei redevențe anuale kilometrice de determinat prin decretul de autorizațiune a exploatărei. Această redevență poate fi mai mare de 20 lei de kilometru, și trebuie să fie vărsată tezaurului ca ramburs a cheltuelilor de control,

Art. 14. Supune impozitelor stabilite prin legea din 14 Iunie 1874 (13% pentru călătorii și mare vitesă; 2% pentru mica vitesă) transporturile efectuate cu tramvaiurile a căror vitesă autorizată întrec 20 km. pe oră. Când vitesa este mai mică de 20 km. pe oră nu se va percepe de cât 2%.

Impozitul asupra biletelor (0.05) nu să percepe de cât pentru distanțe egale sau mai mari de 10 km.

TĂRILE DE JOS

Inițierea drumurilor de fer fără deosebire de categorii, în Țările de jos, era până în 1878 sub regimul legii din 21 August 1859 și sub al a- celei din 9 Aprilie 1875 care abroga pe prece- dente. Exploatarea căilor ferate era supusă dis- pozițiilor cuprinse în decretele regale din 21 August 1859 și 27 Octombrie 1875.

Prima lege făcută pentru a încuraja crearea de căi ferate economice a fost promulgată la 29 August 1878. Ea este în special hotărâtă a regula construcțiunea și exploatarea drumurilor de fer de interes local.

După art. 1 din această lege, greutatea trans- misă căilor de feră-care osie nu trebuie să fie mai mare de 10000 kg. și viteza trenurilor nu trebuie să fie mai mare de 30 km pe oră.

După art. 2, drumurile de fer pe care viteza nu e mai mare de 15 km. pe oră nu vor fi supuse la nici o prescripțiune a legii generale din 9 A- prilie 1875. Acest articol privesce mai cu seamă tramvaiurile cu vapor.

Art. 3 și 4 tratează despre contravențiuni, des- pre serviciu de supraveghere și control.

O nouă lege promulgată la 28 Oct. 1889, urcă viteza maximă prevăzută la art. 1 de la 30 la 40 km. pe oră, și de la 15 la 20 km. pe oră viteza fixată prin art. 2 al aceleiași legi. Aceste dispozițiuni sunt în vigoare de la 1 Ianuarie 1890.

Concesiunea unui drum de fer de interes local este dată în virtutea unui decret regal.

Concesiunile sunt acordate societăților private fără subvențiuni din partea guvernului.

Afară de aceste dispozițiuni speciale, destinate a înlesni construcțiunea și exploatarea, organizarea drumurilor de fer de interes local este sub regi- mul legii din 9 August 1878 relativă la drumu- rile de fer de întâiul rang.

Legea asupra drumurilor de fer de interes local, este completată, în cea ce privește transporturile, prin decretu regal din 31 Ianuarie 1879.

Legea din 9 August 1878 având efect retro- activ ; marele companii au profitat pentru a orga- niza trenuri ușoare pe unile din liniile lor cu tra- fic restrîns.

Legislațiunea privitoare la tramvaiuri acordă o mare libertate de acțiune inițiativei individuale.

După legea din 23 Aprilie 1880, relativă la mijloacele de transport, exceptând liniile principale și drumurile de fer de interes local, un întreprin- dător nu este ținut a cere nici o autorisație par- ticulară pentru a exploata un anume mod de transport public. Trebuie cu toate acestea să publice un avis arătând felul vetriculului, modul de trac- țiune, la localitățile deservite, căile de comunicație întrebuințate pentru traseu, data deschiderii ser- viciului și orarul trenurilor precum și tarifele de călători și mărfuri.

El este obligat a asigura, pentru o indemnitate, serviciul poștei.

Când o întreprindere de tramvai întrebuințează o cale a statului, acesta impune de obicei con- cesionarului următoarele condițiuni :

1) Dimensiunile maxima ale vehiculelor ; 2) du- rata concesiunii ; 3) obligațiunea de a face o con- vențiune cu comisiunea militară pentru transportul trupelor cu prețuri reduse, și 4) cifra garanției de depusă care variază între 210 și 525 lei pe km.

Când tramvaiul proiectat trebuie să întrebuințeze o cale provincială, administrația provincială este în drept a impune condițiuni concesionarului.

Aceste concesiuni sunt bazate pe regulamentele provinciale de poliție relative la căile de comu- nicație a provinciei. Aceste regulamente sunt di- ferite de la o provincie la alta.

RUSIA ¹⁾

Prima ordonanță specială imperială, special con- sacrată drumurilor de fer economice și tramvaiu- rilor, a fost economice și tramvaiurilor a fost edic- tată la 14 Aprilie 1887.

După art. 1 al acestei ordonanțe și drumurile de acces la drumurile de fer necesare pentru trebuințele locale ale comerțului și ale indus- triei, pot să fie construite și exploatate de insti- tuțiuni provinciale, municipale și comunale, de so- cietăți de acționari și de particulari.

Drumurile de acces avute în vedere de această ordonanță, pot să fie după art. 2, căi ferate cu tracțiune mecanică sau animală sau căi pavate sau împietruite.

¹⁾ A vedea colecțiunea Buletinului pe 1895.

Tramvaiurile cu cai în orașe și suburbii nu fac obiectul acestei ordonanțe (art. 3).

După art. 4, 5 și 6 drumurile de acces pot să fie afectate transporturilor publice sau private; în primul caz, concesionarii sunt autorizați a lua prețuri de transporturi și jugărit.

După art. 22, autorizația imperială este necesară pentru stabilirea ori-cărui drum de acces a cărui construcțiune reclama exproprierea forțată sau ajutorul financiar al statului precum și pentru înființarea ori-cărei căi ferate cu tracțiune mecanică pentru transportul public.

După art. 36 și 37, felul și limita scutirilor acordate de stat sunt determinate în fie-care caz particular.

Când drumul trebuie construit cu ajutorul statului, se fixează, acordându-se concesiunea, condițiunile relative la exploatare, la controlul statului, la transporturile poștei, trupelor, materialului de resboiu și condamnaților, și să determină termenul de reluarea întreprinderii de către stat, precum și condițiunile de rescumpărare și motivele dând drept la închiderea exploatarei.

De la promulgarea acestei legi, mai multe circulări ministeriale au fost edictate pentru a-i regula aplicarea și pentru a stimula dezvoltarea căilor ferate de acces.

O circulară a departamentului drumurilor de fer, de la 19 Decembre 1887, regulează precum urmează aplicarea art. 37 din legea precedentă în ceea ce privește supravegherea Statului asupra drumurilor de fer de acces, bucurându-se de aceleași avantaje:

1) Deschiderea exploatarei trebuie să fie autorizată, după inspecția căii și materialului de către autoritățile locale ale ministerului căilor de comunicație, adică de inspectorul însărcinat cu controlul drumurilor de fer concedat căruia drumul de fer de acces este racordat.

Când drumul de fer de acces să racordează cu o linie a Statului, autorizațiunea va fi dată de directorul drumului de fer al Statului;

2) Exploatarea drumului de acces este supusă supravegherii autorităților sus numite;

3) Pentru acoperirea cheltuielilor de supraveghere, concesionarii drumurilor de fer de acces de această categorie trebuie să verse la tezaur anual, pentru fie-care 533 metri de cale, 140 lei în

timpul construcțiunii și 28 lei în timpul exploatarei.

O circulară a departamentului drumurilor de fer din 13 Februarie 1889 invită pe directorii drumurilor de fer de interes general să dea întreprinzătorilor de drumuri de fer de acces toate științele relative la mersul de observat pentru a obține concesiunile conform noiei legi.

O circulară a ministrului căilor de comunicație din 31 Octombre 1889 prescrie funcționarilor administrațiunei sale de a da tot concursul perfecților și persoanelor interesate pentru a ușura și grăbi înființarea de drumuri de fer economice.

Pentru aceasta, șefii de circumscripții, a căilor de comunicație și subalternii lor trebuie să dea perfecților toate lămuririle tehnice, juridice și economice putând să conducă pe cei interesați în alegerea traseului și pentru formarea de Societăți.

Acești funcționari sunt invitați a lua parte la adunările care au de scop de a studia cestiunile locale relative la stabilirea drumurilor de fer de acces.

Inspectorii de drumuri de fer de interes general și direcțiunile drumurilor de fer ale statului sunt de asemenea invitate a înlesni interesaților obținerea concesiunei, indicându-le mersul, tipurile de adoptat pentru construcțiune, condițiunile cele mai avantajoase pentru aprovizionarea materialelor și angajarea personalului.

O circulară a ministrului de interne, din 14 Oct. 1889, invită pe de altă parte pe prefecți a lua inițiativa organizării întrunirii persoanelor interesate în scop de a discuta condițiunile de înființare a drumurilor de fer de acces; a dirije mișcarea în favoarea unei grabnice organizări a întreprinderilor și a stimula participarea celor interesați dându-le toate lămuririle.

ELVETIA

Toate drumurile de fer elvețiene sunt sub regimul legii organice din 23 Decembre 1872. Nu există o lege organică specială pentru drumurile de fer de interes local. De asemenea și pentru tramvaiuri. Condițiunile relative la construcțiunea și exploatarea acestor drumuri de fer și tramvaiuri sunt coprinse, pentru fie-care caz particular, în actele de concesiune.

(Va urma)

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBLI CAȚ I UNE

La licitațiunea ținută în ziua de 6 Mai a. c. pentru darea în întreprindere a construcțiunei școalei profesionale din Iași nepresintându-se nici un concurent, Ministerul aduce prin aceasta la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitațiune în ziua de 28 Iunie a. c.

Condițiunile se pot vedea în Monitorul Oficial No. 270 din 7 Martie a. c. cu singura modificare, că lucrarea va trebui să fie gata la 1 August 1898.

RECTIFICARE

La publicațiunea No. 1834 înserată în Monitorul Oficial No. 24 de la 1 Mai a. c. relativ la licitația pentru palatul arhivelor se aduce următoarea rectificare:

Valoarea lucrărilor după devis este de 355.000 lei; tot

odată d-nii amatori sunt înștiințați că întocmindu-se un nou devis estimativ de prețurile unitare sunt rugați să se adreseze serviciului Construcțiunilor Ministerului pentru a lua cunoștință de acest nou devis.

CAILE FERATE ROMANE

PUBLI CAȚ I UNE

Se dă în întreprindere executarea terasamentelor și balastagiul platformei noului deposit din Pitești și șidăriile unei remise cu 12 locuri pentru locomotive.

Amatorii profesioniști vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P, cu adăogire pe plic: Oferta pentru terasamente și balastagiul platformei depositului din Pitești.

Licitația din 2 Iulie 1897, stil nou.

Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P, până în ziua de 2 Iulie, stil nou, orele 11 a. m., când se vor deschide.

Supraoferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cauțiune de 7.700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cauțiunei în numerariu la licitație, nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei, No. 124 în București.

Fig. 1.

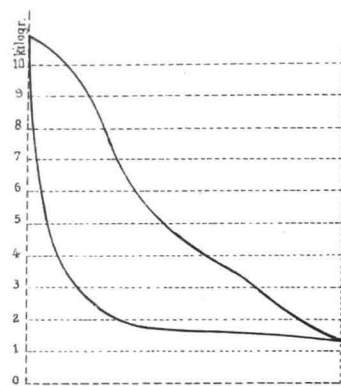


Fig. 2.

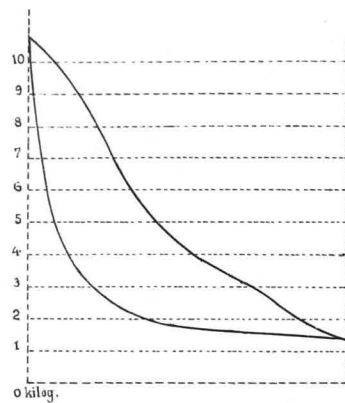


Fig. 3.

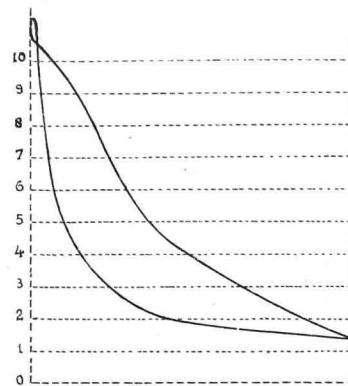


Fig. 4.

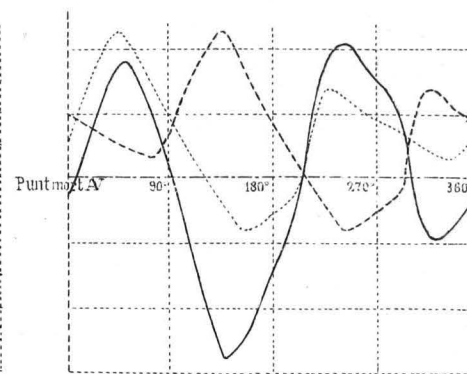


Fig. 9.

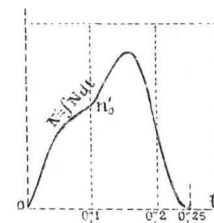


Fig. 5.

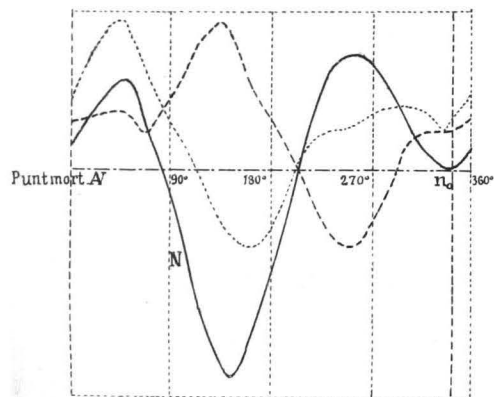


Fig. 6.

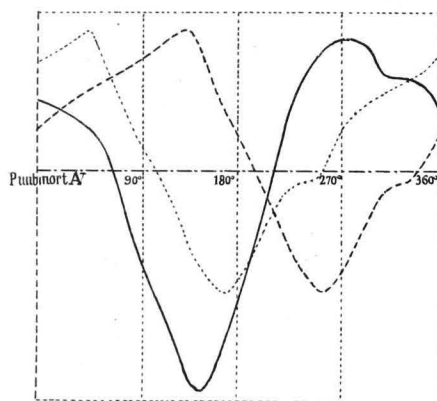


Fig. 7.

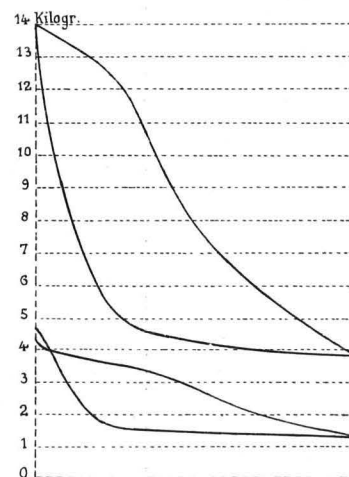
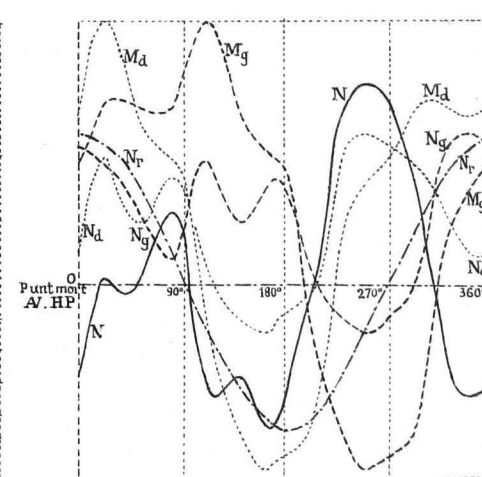


Fig. 8.



FABRICI DE VAR HYDRAULIC DIN BREAZA ȘI COMARNIC (PRAHOVA)

A DOMNILOR

ERNEST MANOËL & OBLED

CELE MAI MARI SI MAI VECHI DIN VALEA PRAHOVEI

Producția anuală 20,000 tone

Varul hydraulic, fabricat in aceste fabrici este *garantat in mod absolut* de prima calitate, constant uniform, fiind experimentat inainte de a fi predat la laboratoriu fabriciei.

Garantăm o rezistență progresivă și copiam mai jos rezultatele constatate la laboratoriu Onor. Școalei de Poduri și Sosele din București cu certificatul No. 455, din 7/19 August 1895.

Certificat

„Rezultatele obținute la examinarea de 28 zile a probei de var hydraulic, semnată „G. B.” prezentată spre examinare Laboratoriul de Chimie al Școalei de Poduri și Sosele de D-nul E. Manoël, fabricant de var, in Comarnic și Breaza, cu petițiunea înregistrată la No. 343 in 1/13 Iulie 1895.

1. Greutatea volumetrică.

„Un decimetru cub de var hydraulic cântărește, afănat 766 grame, indeseat 1180 grame.

2. Densitatea.

„Densitatea determinată cu aparatul «Schumann» este 2.85.

3. Granulositatea.

„Varul hydraulic cernut cu un system de 2 site, din care una cu 900 ochiuri, iar cea-altă cu 5000 ochiuri pe centimetru pătrat lasă:

«residuu pe sita de	900 ochiuri	31.0%
« » » » » 5000	«	11. «
«trece prin sita de 5000	«	58. «
		100.

4. Prisa.

„Pasta făcută din var hydraulic cu 4% apă și examinată cu acul «Vicat» se întărește in 25 ore, 10 minute.

5. Rezistența la tracțiune.

„Pentru constatarea rezistenței la tracțiune, s'a confecționat 80 briquete, din care 40 din var hydraulic pur cu 33% apă, iar din mortar (1 var hydraulic și 3 nisip normal german) cu 11.5% apă.

„După 72 ore de la confecționarea briquetelor (in acest interval au fost acoperite cu hârtie umedă), jumătate din numărul fie-cărui grup de 40 s'a conservat. Cifrele din următorul tablou indică forța in chilograme sub influența căreia s'a produs «ruptura pe centimetru pătrat de secțiune cu aparatul normal «Michaelis» briquetele având o secțiune de 5 centimetri pătrați

Briquete de var hydr. pur 33% apă.				
	7 zile	28 zile	7 zile	28 zile
	CONSERVATE IN			
	APA		AER	
1	10.0	20.0	12.0	18.0
2	10.5	19.0	11.0	18.0
3	10.5	18.5	12.0	17.5
4	11.5	20.0	11.5	16.5
5	11.0	19.5	11.5	16.0
6	10.5	18.0	11.0	17.5
7	11.0	19.0	18.5	17.5
8	10.5	21.0	11.0	16.5
9	10.0	20.0	11.5	17.0
10	11.0	19.2	12.5	18.5
Suma	106.5	194.5	116.5	173.0
Media	10.65	19.45	11.65	17.30

Briquete de mortar (1:3) cu 11.5% apă				
	7 zile	28 zile	7 zile	28 zile
	CONSERVATE IN			
	APA		AER	
1	3.0	10.5	4.0	9.5
2	3.0	11.0	3.5	11.0
3	3.5	11.5	4.5	10.0
5	3.0	11.5	3.0	9.5
5	3.5	10.0	9.5	8.5
6	4.0	11.0	4.0	8.5
7	4.5	11.0	4.0	10.0
8	3.5	11.5	4.5	9.5
9	3.0	11.0	3.5	9.0
10	4.0	11.5	3.5	10.0
Suma	35.0	109.0	39.0	95.5
Media	3.50	10.90	3.90	9.55

6. Constanța volumului.

„Pentru constatarea constanței volumului s'au confecționat 4 galete din var hydraulic cu 40% apă.

„După 72 ore de la confecționarea lor, două s'au confecționat in apă, iar cele-lalte două s'au expus in timp de 6 ore la o temperatură de 120° cels. *Toate s'au comportat bine.*

«p. Șeful Laboratorului de Chimie.

(ss) Gr. Pfeiffer.

București 719 August 1895.

p. Director

(ss) N. I. Popescu.

Ast-fel problemă că varul nostru indeplinește toate condițiunile cerute prin caetele de sarcine ale Onor. Ministerelor de Lucrări Publice și Onor. Serviciul de Genii și întrece toate produsele similare din România și chiar din Europa.

Fabricale noastre mai produc și un var hydraulic special pentru tencueli pe care asemenea îl garantăm.

Pentru a se evita or-ice falsificare de care am fost adesea ori victime, varul nostru este vândut numai in saci plumbuiți și fie-care sac plumb. poartă marca «Stela» depusă la Onor. Trib. Ilfov, conform legii. Rugăm pe Onor. noastră cliențelă de a distruge plumburile imediat după întrebuintarea varului nostru, ast-fel ca plumburi să nu se poată a se mai întrebuinta din nou.

Varul nostru a fost întrebuintat cu succes la lucrările noi pe linia Craiova-Calafat de D-nii Antreprenori Locatelli, Bouvier și Rasazza; de D-nii Antr. Rizzardi & Durando și Farant pe linia Târgu-Ocna-Moinești, de D-nii Hirsch & Comp, la lucrările liniei Bârlad-Galați, de D-l Inginer Șef de divisie Gheorghiu la lucrările apărări Podului peste Dunăre, la lucrările variantei Barboși-Brăila de D-lu Ing. Șef Zahariade, și de D-lu Antr. Ing. Pellerin, la linia Bârlad-Galați la lucrarea de alimentarea Apeli antreprisa F. Camiz Brăila.

Fie-care vagon a fost experimentat la laboratoriu Școalei de Poduri și Sosele conform regulilor stabilite de Serviciul respectiv, și a fost in urma încercării aprobat, ne având până astă-zi nici un vagon refuzat.

Bazat, dar pe aceste repetate experiențe, și având in vedere îngrijirea cu care fabricăm varul nostru; garantăm in mod absolut calitatea varului predat de fabricale noastre.

Fabricând cantități mari predăm varul cu prelu cel mai redus.

Pentru deslușiri și comande a se adresa la fabrica.

ERNEST MANOËL & OBLED
Comarnic (Prahova)

COMPAGNIE DU GAZ DE BUCAREST

APARATE DE ILUMINARE ȘI DE INCALZIRE PRIN GAZ

— INCĂLZITORI DE BAIE DE SISTEMUL CEL MAI PERFECȚIONAT —

BUCURESCI
Calea Victoriei 54

Magazin de Expozițiune

BUCURESCI
Calea Victoriei 54

USINA SI DIRECTIUNEA LA FILARET

VÂNZARE DE COK PRIMA CALITATE
GREUTATE GARANTATA

Vânzare de CATRAN MINERAL pentru vâpsitul lemnelor, tablelor de fer și zidărilor expuse umezelei

FABRICA DE CIMENT PORTLAND

DIN BRAILA

IOAN G. CANTACUZINO

INGINER

Acésta fabrică, instalată de la 1890 pentru o producțiune anuală de 2000 vagóne, produce o calitate de ciment cu totul superióră. Fabrica furniséză la tóte autoritățile și garantăm îndeplinirea cerințelor caetelor de sarcine, precum s'a dovedit prin numeroáse încercări făcute în laboratoriele oficiale. Tinem la dispoziția doritorilor certificatele obținute.

Expedițiile se fac în butóie de 200 sau 150 kg. cu marca fabricei :

„CAPUL LUI TRAJAN CU CULORILE NAȚIONALE“

sau în saci Plumbuiți în fabrică.

Pentru comande și veri-ce lămuriri a se adresa la

FABRICA DE CIMENT.—BRAILA

TELEGRAMS : **CIMENT, BRĂILA**

sau Domnului T. ZWEIFEL, *representant general al fabricei pentru România*

BUCURESCI, Strada Stela 6; GALAȚI, Strada Presei 20; IAȘI Strada de jos 24.

ORGANISAREA OBSERVATORULUI MARITIM DIN HAMBURG

«DEUTSCHE SEEWARTE»

(Urmare)

SECȚIUNEA IV-a

Institutul de Chronometre

Deutsche Seewarte recunoscuse de timpuriu necesitatea creării unei secțiuni, care, în interesul progresului fabricațiunei germane de chronometre pe de o parte, precum și în acela al publicului nautic pe de alta, să cerceteze și să verifice diferite sisteme de chronometre sub auspiciile sale. Această creațiune și avu loc, într'adevăr, în 1876 instalându-se de o cam dată în observatoriul astronomic din Hamburg, unde determinarea *timpului*, element necesar funcționării sale, se putea face cu mare precisiune.

În 1892 această secțiune obținu un local propriu, — *Institutul de chronometre*, — care fu situat cam la 75 m. în direcțiunea NE de la fațada edificiului principal Seewarte, pe un teren cedat gratis de orașul Hamburg, și înzestrat cu toate dispozițiunile necesare exigențelor și misiunei sale.

Un singur etaj cu mai multe încăperi, ridicat cam la 1 m. d'asupra nivelului grădinei din spre Seewarte și care se află pe de o parte așezat pe o pîmniță spațioasă de desupt, iar pe de alta surmontat de o mansardă locuibilă cu o turelă într'un colț d'asupra, constituie principalul corp al acestei quasi villa, în care se adăpostesc diferite aparate și instalațiuni utile activității sale.

Printre acestea, următoarele sunt de relevat, ca mai esențiale:

Aparatul de încălzire pentru examinarea obiectivității a chronometrelor de marină, — prezentate sau de căpitani de corăbii, sau de fabricanții înșiși ori alți posesori, spre verificare, — consistînd

dintr'o specie de dulap oval înalt cam de $\frac{1}{2}$ m., cu pereți dubli în plăci de fer căptușiți cu călți pentru păstrarea căldurei și cu un sistem de lămpi cu gaz pe de desubt pentru încălzire. Partea de sus are geamlăcuri duble și lasă să se vadă chronometrele în interiorul său, plasate pe o etageră de lemn cam la mijlocul spațiului d'asupra lămpilor inferioare. Regularea acestor lămpi, pentru a întreține o temperatură constantă și de diferite trepte, se face cu mîna după mărimea flăcării și fără a deschide aparatul, grație unor găuri în părății lui și unor bețe exterioare cu o mișcare particulară.

Un alt aparat tot de încălzire, analog cu cel precedent, numai de formă pătrată (3.5 lung., 1,35 larg.) și cu părăți de cupru (pentru evitarea influențelor magnetice), intră în usagiu cu ocaziunea concursului de chronometre, deschis o dată pe an între fabricanții germani, pentru examinarea celor mai noi și perfecte instrumente lucrate în atelierile lor. Durata acestei examinări luând un timp de aproape șase luni în an, aparatul nu trebuie să fie deranjat, în acest interval, de chronometrele de marină deja în întrebuințare, care intră în ori-ce moment spre verificare în Institut. La aceasta tocmai servește aparatul precedent.

O cămăruță rece, în etajul de sub-sol, pentru cercetarea chronometrelor la temperaturi joase, consistînd de asemenea dintr'un dulap cu părăți dubli, în care se introduce ghiață pe fereastra pîmniței și unde chronometrul se așează pe mici supoarte d'asupra ei.

Camera cu temperatura perpetuu constantă, în centrul clădirei, înconjurată de celelalte încăperi,

dublă cu părăi de aer și având în interior :

a) mai multe pedestale isolate destinate la suspendarea a felurite sisteme de pendule, unul din ele purtând deja un pendul-normal *Kittel* cu compensatoriu de mercuriu și b) un aparat destinat pentru cercetarea chronometrelor sub diferite condiții de presiune și de umiditate, pentru a se vedea influențele ocașionate de acești agenți asupra mersului lor. O puternică pompă de mână cu aer și un sistem de tuburi cu clorură de calciu pentru regularea umidității sunt accesoriile acestui din urmă.

O cămăruță pentru cercetarea ceasornicilor de precisiune, în care, afară de mici etajere, fie încălțite, fie la temperatura ambiantă, pentru plasarea acestor ceasornice se găsește și o mică colecție de modele de chronometre precum și câte-va desemnuri de diferite tipuri de compensațiune, alături de un număr bunicele de reviste din domeniul Astronomiei, Hydrografiei și Chronometriei spre serviciul ceasornicarilor și căpitanilor vizitatori. Tot aci, lângă o mesioară cu unelte de ceasornicărie pentru reparațiuni sommare, stă și :

Un *chronograf de Fuess*, cu accesoriile sale, ca pendul înregistrator, intercalator electric, fire de comunicațiuni diverse, etc., pentru transmiterea și compararea timpului de la diferite aparate d'aci sau d'aiurea.

Timpul pentru Institutul de chronometre se determină sau prin observațiuni astronomice la instrumentul de pasaj din turnul nord al lui Seewarte, — ceea ce e foarte rar —, sau prin determinările regulate ale observatorului astronomic Sternwarten) din Hamburg, — ceea ce e de comun. — De aceea, între acest din urmă observatoriū și Institutul chronometric există legături atât chronografice cât și telefonice pentru transmiterea timpului adevărat și compararea pendulelor respective. Relațiuni analoge unesc secția chronometrică și cu Seewarte, mai ales pentru transmiterea contactelor pendulului Normal *Knoblich* d'aci, așa că, mulțumită unui dispozitiv complet de chronografe și intercalatorii, relațiuni facile se pot stabili între pendulele acestor trei centre :

- a) Pendulul-Normal Tiede din pînă observatorului astronomic;
- b) „ Kessel din sala Meridianului din același observatoriū;
- c) Pendulul Normal Knoblich din subteranul edificiului central Seewarte;

d) Pendulul-Normal Kittel din spațiul cu temperatura constantă din Institutul chronometric;

e) Un pendul bătând $\frac{1}{2}$ sec. de Fick din același Institut, în chip reciproc la ori-ce moment.

Adăogându-se, în fine, și biurourile de lucru al șefului și asistentului, unde, între altele, o bibliotecă specială atrage atențiunea, se completează mai toate instalațiunile principale din această secție.

Din scopul acestui Institut, care residă: în prima linie, în dorința de a ajuta la progresul industriei germane de chronometre, dând ocașie fabricanților speciali de a supune unui examen metodic chronometrele și ceasornicele lor de precisiune, în respectul compensațiunii și isochronismului oscilațiunilor lor, și în a doua, în însărcinarea de a determina mersul chronometrelor marinei de comerț după diferite temperaturi și de a da chiar coeficienții acestui mers (dacă durata examinării e suficientă), în intenția de a se perfecționa determinările de timp, utile exactității calculului longitudinelor pe mare, rezultă felul ocupațiunilor, la care se reduce activitatea sa.

Intr'adevăr, aceste ocupațiuni îmbrățișează :

a) Determinarea continuă și riguroasă a stărei pendulelor principale, în raport cu care se compară chronometrele de studiat;

b) Relațiunile cu publicul (fabricanți, asociațiuni științifice, exploratori sau voiajori științifici, etc.) pentru cercetarea chronometrelor și ceasornicelor lor;

c) Ținerea concursului de chronometre noi între fabricanți, instituit o dată pe an;

d) Determinarea mersului chronometrelor căpitanilor și conductorilor vaselor de marină.

În scurt, ocupațiunile sale îmbrățișează compararea de chronometre sau de ceasornice și transmiterea timpului exact, necesar pentru aceasta.

Determinarea stărei pendulelor are loc la fiecare două zile prin transmiterea chronografică a timpului just din observatoriul astronomic la institutul de chronometre. La momente convenite de mai înainte, 1^h, 0^m 0^s a. de ex., ampoiatiul din *observatoriū* stabilește contactul la pendulul normal d'acolo, după care secunde se transmit punctual chronografului din Institut, pus deja în activitate pentru pendulul său înregistrator. După un număr dat de secunde se încetează aceste contacte și din diferențele relative ale punctelor obținute se deduce întârzierea sau avansarea pendulului înre-

gistrator, adică starea sa. Prin stabilirea legăturilor, apoi, cu alte pendule din localul chronometric sau din Seewarte se conchide starea și a acestora relativă și adevărată. Methoda este simplă, dar ia la fie-care dată un număr bun de ore asistentului pentru întreaga executare. Starea pendulelor se reduce de ordinul la meridianul de Greenwich.

Relațiunile cu publicul sunt regulate prin așa dișele «regulative» din diferite date.

Ori-ce fabricant german de chronometre sau de ceasornice de precisiune, destinate fie pentru marina de comerț, fie pentru determinări astronomice ori geografice, poate să trimeată aparatele lui spre verificare Sect. IV-a din Seewarte. Pentru o completă cercetare a ichronometrelor, mai întâiu, un examen asupra compensațiunei de temperatură ¹⁾ și isochronismului oscilațiunilor balantierului precum și abunătăței și aplicabilităței sale, mai ales în navigațiune, este de rigoare; o probă, după aceea, la temperaturi diferite, în privința mersului său, urmează în timp de mai multe luni, cel puțin de 4. Limita acestei temperaturi depinde și de voința posesorului; în general, însă, se adoptă scara între 5° și 30° , prin trepte succesive și se notează cu îngrijire toate abaterile manifestate la fie-care trecere prin aceste trepte. Dacă comportarea aparatului e satisfăcătoare, să liberează un certificat cu indicații de mersul său. De și observările au loc în atari cazuri, din 2 în 2 zile, totuși relevările mersului «septămănal» se preferă de obicei, în vederea aplicațiunilor nautice. O probă completă costă 20 M.

În privința ceasornicelor de precisiune, în special, există pe an 6 termene de verificare. Ceasornicul poate, după dorința posesorului, să fie supus unei cercetări mai delicate sau mai simple, în privința compensațiunei și isochronismului la diferite temperaturi. O mică notiță asupra construcțiunei ceasornisului, indicând sistemul de oprire (echappement), felul spiralei, felul compensațiunei, etc., se cere să figureze, la prezentare, alături cu numele fabricantului.

Verificările sunt de 2 categorii: una mai lungă și alta mai mică. Cea d'ântăiu durează 42 de zile, cea de a doua 28. În acest interval instrumen-

tul se observă în privința neregularităților care rezultă din șederea sa sub diferite temperaturi și în diferite poziții. Aceste observațiuni au loc când în poziție orizontală (fața în sus și fața în jos), când în poziție verticală (XII în sus și XII în jos). fie la temperatura camerei (15° — 20°), fie sub temperatura rece (5° — 8°) fie sub temperaturii înalte (25° — 30°), fie-care un număr de zile mai mult sau mai puțin mare, după fnlul verificărei. Incercarea mare costă 6 mărci, încercarea mică costă numai 4. Dacă în atari cercetări neregularități prea mari, —provenite din o compensațiune insuficientă, —se manifestă, dacă, de ex., abaterile în mersul zilnic trec peste 4 sec. pentru aceiași poziție, sau dacă acasă 10 sec. în trecerea de la poziția orizontală la cea verticală, apoi se refuză certificatul, fără să se refuze perceperea taxei, În cazul unui mers satisfăcător se dă un certificat cu observațiile culese.

În anul 1893 fură prezentate spre examinare:

din partea ceasornicarilor 10 chron. și 1 pendul.

» » Instit. său voyag. sciint 9 » » 3 »

Ceasornice de precisiune fură numai 14 (contra a 33 din anul precedent) dintre care la 11 s'au dat și ateste.

Concursul pentru chronometre fu instituit de la început, —după exemplul observatoriului astronomic regal din Greenwich și în conformitate cu dispozițiunile Admiralității Imperiale —, pentru ridicarea industriei chronometrice din Germania. El are loc o dată pe an între fabricanții germaniei, unde prin excepție sunt admiși și cei din Elveția. Fie-care participant poate presenta până la 10 piese, lucrate în atelierul său propriu. Părțile esențiale ale fie-căria, ca balancierul, sistemul de compensare, spirala, sistemul de echappement, sistemul de întoarcere trebuiesc indicate în notițe alăturate. Durata probei este de vre o 180 de zile, începându-se în Noembrie și terminându-se în Aprilie. Aceste probe, efectuate în aparatul special de mai sus, se ordonează în așa mod că temperatura variază de la 5° până la 30° și reciproc prin trepte de 5° în 5° și că chronometrele se lasă sub aceiași temperatură constatată câte 10 zile (decade) atât la urcare cât și la scădere, observându-se mersul în fie-care zi. Chronometrele dovedite ca susceptibile de întrebuințare în navigațiune se grupează în 4 clase: 1=perfect; 2=foarte bun; 3=bun; 4=satisfăcător. Această

¹⁾ Așa numita «Hülfskompensation» este pentru temperaturi extreme.

clasificare, după procedeul din Greenwich, are drept basă o cantitate de forma; $A+2B+C$.

În care A este eroarea de compensațiune,
B „ „ provenită din salturile măsurilor
chronometruului.
C „ „ de accelerațiune.

Limitele fie-cărui din cantitățile B, C precum și a sumei totale sunt criteriile clasificării. Cu cât cantitatea $A+2B+C$ va fi mai mică cu, atât chronometrul este mai bun. Pentru $classa=1$, de ex. ea este egală -2 .⁵ Fie-care din cantitățile A, B, C, se exprimă în secunde și se deduce din diferențele mersului raportat sau la decade, sau la zile succesive, sau la decade equidistante în raport cu cea din mijloc.

Admiralitatea acordă premii de încurajare. Numai aparatele ordonate în *classa I-a* pot să fie premiate. Celui d'ânteu sosit pe listă se acordă 700 M., celui d'al doilea 600 M. La cele patru următoare, respectiv 500, 400, 300, 300 m. Pe ori-care din aparatele admise Admiralitatea 'și rezervă dreptul de a'l cumpăra cu 600 M.

Resultatul examenului se publică imediat de Deutsche Seewarte în *analele de Hydrografie*, și fascicula respectivă se distribue gratis la fie care participant. Printre firmele mai renumite în timpii din urmă ar fi de citat: Konblich & Dencker, Epner, Bröcking, Tiede, Nieberg, etc.

La concursul din 1893—94, ținut în zilele dintr-o 10 Noe.—19 Apr. fură prezentate 30 de chronometre de către 6 fabricanți. Numai 3 din ele meritară nota = 1.

Asupra rezultatelor deduse din probele mai multor concursuri se fac, mai în urmă, studii critice și cercetări științifice, care se publică în *memorii speciale* în *Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte* ¹⁾.

Cercetări asupra comportării chronometrelor sub diferite grade de umiditate a aerului s'au făcut, după invitarea șefului Admiralității, în 1888, în curtea patrată a lui Deutsche Seewarte și rezultatele s'a publicat în *Annalen der Hydrographie* din 1889. Heft. III März. Din acestea s'a constatat, că umezeala aerului influențează mersul

chronometrelor în măsură serioasă, pricinuindule, mai ales întârzieri.

—Determinarea și verificarea mersului chronometrelor căpitanilor de marină este una din preocupările, care animă în chipul cel mai viu interesul lui Deutsche Seewarte pentru nautica practică.

Chronometrul este marinarului un aparat foarte prețios, căci el slujește, între altele, la determinarea locului unei corabii; de aceia atât la fabricarea cât și la tratarea lui se cere multă băgare de seamă. Locul unei corabii este dat prin longitudinea și latitudinea geografică.

Latitudinea se determină prin înălțimea soarelui, sau a vre unei stele, cu ajutorul sextantului precum deja s'a spus. Longitudinea locului se deduce din lecturile la chronometru. De când englezul John Harrison reuși în secolul trecut (1761) să construiască un chronometru susceptibil de attari aplicațiuni, usagiul său creșcu în importanță și îmbunătățirea sa deșteaptă toate stăruințele. Determinarea longitudinei — ușoară în principiu, — nu este fără greutate în practică, căci aci, fiind nevoie de a se sci exact timpul primului meridian, adică de la Greenwich, rezultatul depinde de justetea indicărilor chronometruului.

Cu toate perfecționările aduse acestor chronometre în timpii din urmă, abateri, totuși, unele mai regulate, altele mai neregulate, apar în mersul lor. Abaterile regulate, adică avansările sau retardările de aceiași mărime pe zi, nu pricinuesc nici o incomoditate pentru bunătața și întrebuințarea unui chronometru; abaterile, din contră, neregulate, deranjează determinarea longitudinelor, dându-le, — după cum mersul este mai accelerat sau mai potolit, — când mai spre apus, când mai spre răsărit. De aceia este de nevoie urgentă de a examina mersul unui chronometru, înainte de a'l lua în întrebuințare.

Pricinele de deranjare provin, în general, de la influențe destul de variate, ca temperatura și umiditatea aerului, ca magnetismul și sdruncinările corăbiei, ca schimbarea consistenței metalelor și grăsimii angrenajurilor, etc. Printre acestea, ca cauză principală și asupra căreia se pot introduce oare-care calcule de corecțiune fiind temperatura, institutul dă atenție specială asupra efectului produs de ea. Tratările se fac în același mod ca și

¹⁾ Printre acestea cele din *Aus dem Archiv Bd. VI 1883* și *Bd. XIII 1890* sub titlul:

Die Wissenschaftlichen Ergebnisse der vierten, fünften u. s. w. in Abtheilung IV abgehaltenen Konkurrenz-Prüfung sunt în special de amintit.

în cazul precedent, numai cu o durată mai scurtă și ținându-se compt pentru limitele temperaturii de voința căpitanilor. Se percepe o taxă de 6 mărci pentru luna ântâia și 2 mărci pentru fiecare lună viitoare. Căpitanii, care conduc jurnale de chronometre pe mare, sunt scutiți de această plată. Pentru o durată de cercetări mai scurtă se dau numai tabele de variațiunea mersului, după diferite temperaturi; pentru o cercetare mai îndelungată se dau chiar formule pentru acest mers:

Forma unei atare este:

$$g = g_0 + a (\theta - 15^\circ) + b (\theta - 15^\circ)^2$$

unde g_0 este mersul mediu zilnic la temper. 15°

θ > temper. > a locului unde stă instrumentul

a și b coeficienți de temperatură exprimați în secunde de timp ($\theta - 15$) se exprimă în grade C.

Aplicarea acestei formule pentru corigirea mersului chronometrelor pe apă se găsește lămurită în instrucțiunile pentru conducerea jurnalului de chronometrie. În acest jurnal, alături de data și temperatură avută, se înscrie starea și mersul chronometrului, la intervale regulate, calculate după formulă și din când în când deduse și din observațiune. Ca temperatură medie se ia $\frac{\text{Max.} + \text{Min.}}{2}$

Coeficienții din această formulă se pot schimba în decursul timpului și voiajelor, după condițiile exterioare ale mării; de aceia căpitanii trebuie să aibă din când în când grije de a-i modifica, în consecință ²⁾. Observațiunile astronomice său azimuthale, prin care se determină starea chronometrelor (pentru 0^h Greenwich) și după care se modifică apoi acești coeficienți, trebuiesc raportate în jurnal cu toate împrejurările lor, pentru a se avea în vedere la discuțiunile ulterioare.

Pentru a pune pe cărmuitorii de corăbii în pozițiune de a constata și regula starea chronometrelor lor ei singuri și fără nevoie de alte observațiuni speciale, când se găsesc în apropiere de coaste, s'a dispus, cum se petrece și în alte părți ca în mai multe porturi germane, precum Hamburg, Kiel, Wilhelmshaven, etc., la un moment anumit—miază-zi la Greenwich—o ghiulea (zeitball) să cadă dupe un turn, la signalul dat de un observator astronomic din apropiere la acest moment.

În privința efectului produs de *clatinările* co-

¹⁾ Veđi lucrările lui Villarceau în acest domeniu: Recherches sur le mouvement et la compensation des chronomètres.

²⁾ Veđi Segelhandbuch, p. 339, 29.

răbiilor asupra stărei chronometrelor, rezultă din experiențele făcute în 1888, cu aparatul rotatoriu Combe din Deutsche Seewarte, că aceste clatinări ar produce *accelerațiuni*, de și nu remarcabile, totuși simțite în mersul lor ¹⁾.

De altă parte, din cercetările făcute în același an asupra influenței umidității aerului asupra mersului chronometrelor, s'a constatat o notabilă întârziere provocată în mersul lor, dupe gradul umidității ²⁾.

Efectul amândoror acestor influențe se combină în mersul vaselor pe mare, așa că rezultatul este, în general, o întârziere care se observă pentru chronometre în ast-fel de voiaje.

În 1893, 14 chronometre din partea căpitanilor de marină fură supuse examenului institutului și obținură, care formule cămplete de mersul lor, care tabele de temperatură, dupe stadiul examinării. În alți ani interesul căpitanilor pentru aceste cercetări se arătase mult mai susținut de cât de această dată ³⁾.

—Ca producțiuni științifice, în fine, din această secțiune apar toate articolele și studiile fie asupra rezultatelor concursului de cronometre, fie asupra observațiunilor chronometrice pe mare, fie asupra altor cercetări de caracter special. publicate când în *Aus dem Archiv*, când în *Annalen der Hydrographie*, când în uvrage separate. Printre acestea din urmă e de amintit frumoasa lucrare a D-lui Dr. C. Stechert, asistent în institutul de chronometre: *das Marine-Chronometer und seine Verwendung in der nautischen Praxis* (Hamburg 1894), în care toate chestiunile atingătoare de tratarea cronometrelor pe bord, de cauzele lor deranjare, de calculul și discuțiunea datelor din voiaje, etc., sunt expuse cu inteligență și cu claritate.

. Cu aceste rânduri încheindu-se paginile destinate expunerii, în trăsături generale, a activității celor 4 mari secțiuni din Deutsche Seewarte, conform planului inițial, să consacram câte-va cuvinte

¹⁾ Veđi *Annalen der Hydrographie u. marit. Meteorologie* din 1889 Heft. VII.

²⁾ Veđi *Annalen der Hydrographie* din 1889 Heft. III.

³⁾ În *Handbuch der Navigation mit besonderer Rücksicht von Kompass und Chronometer* editat de oficiul hydrografic al marinei imperiale. Berlin se găsesc instrucțiuni detaliate asupra tratării atât a compasului cât și a chronometrelor marine, utile căpitanilor în călătorii.

și stațiunilor accesorii în legătură cu acest observator.

Stațiuni accesorii

Scopului observatorului din Hamburg s'ar corespunde incomplet, dacă în diferitele puncte de pe coastele germane nu s'ar găsi și stațiuni accesorii, care să colaboreze la activitatea și la mersul său. Afară, dar, de localitățile care transmit telegrafic observațiunile lor pentru stabilirea prognozelor, diferite stațiuni subalterne funcționează sub ochiul lui Seewarte și se descompun, după importanța însărcinărilor lor în : *agenturi*, *stațiuni normale de observațiune* și *stațiuni de signale*.

Agenturile, la rândul lor, sunt de două clase : cele de clasa I-a se găsesc în Hamburg, Bremerhaven, Neufahrwasser, Swinemünde, Stettin și sunt administrate de angajați proprii, care, —toute proportion gardée—îndeplinesc rolul secțiunii I-a și a II-a din Seewarte și sunt prevăduți cu toate aparatele meteorologice, magnetice, nautice, cu toate hărțile și formularele cerute de obligațiunile și de serviciul lor. Ele distribuie pe de o parte vaselor din porturile lor tot ce e necesar pentru observațiile pe mare, iar pe de alta adună tot materialul sosit aci și 'l înainteză observatorului central. Agenturile de clasa II-a, ca : în Memel, Pillau, Wüstrow, Papenburg, etc. sunt conduse de instructori de navigațiune și au, în măsură mult mai redusă, aceleași sarcini de îndeplinit.

Numărul agenturilor totale, în 1893, era de 14.

Stațiunile normale de observațiune ale lui Deutsche Seewarte sunt prevădute cu obicinuitele instrumente și aparate meteorologice, ca ori-unde aiurea ; unele dintre ele au chiar anemografe, barografe sau termografe, în tocmai ca la stațiunile de ord. I. Barometrul lor comun de observațiune este un barometru cu cuveta cu fundul fix și cu scara compensată. Orele de observațiune diferă de cele din Statele Prusiane, fiind 8^a.2^p.8^p, în loc de 7^a.2^p.9^p. Atari stațiuni sunt mai ales pe lângă coaste, ca în Memel, Rügenwaldermünde, Kiel, Keitum auf Sylt, Borkum, etc. Unele sunt unite cu Agenturile, ori cu stațiunile de signale, altele nu.

Toate aceste stațiuni au pozițiuni favorabile pentru observarea (resp. înregistrarea) elementelor meteorologice, mai ales a vânturilor, și activitatea

lor este ordonată de instrucțiuni speciale ¹⁾. Materialul provenit d'aci, —dinpreună cu observațiunile altor câte-va stațiuni din interior, dependente de alte Institute, — se publică de Secțiunea III-a, — după cum s'a spus și în altă parte, — în anuarul meteorologic. — *Deutsches Meteorologisches Jahrbuch*, după schema obicinuită. Că aceste stațiuni subalterne se inspectează des de angajații din Seewarte, care și compară în aceleași ocazii instrumentele lor cu cele centrale, e de prisos a o repeți. Numărul lor actualmente nu trece peste 10.

Afără de aceasta Deutsche Seewarte mai primește observațiuni și de la câte-va stațiuni transoceanice, ca : Labrador (America de Nord, cu mai multe stații), Apia (Insulele-Samoa), Tshi-mul-po (Korea), Bagamoyo (coastele est ale Africei), etc. pe care le colecționează în fascicule separate : *Deutsche überseeische meteorologische Beobachtungen*.

Chemarea *stațiunilor de signale* este ca să răspândească cât se poate de repede și de departe avertissele de furtune atât prin afișe cât și prin signale. După cum e nevoie să se dea de veste mai spre largul mării sau mai spre coaste, se întrebuintează signale diferite și de aceea există și aci două clase de însărcinați : cei d'întăiu au un trusou complet de signale, cei de al doilea numai un balon, pe care îl spânzură de un virf înalt. Prezența sa însemnează că o telegramă de la Seewarte a sosit, anunțând turburări violente. Cine vrea să știe detalii n'are de cât să vie să vază conținutul. La cele mai multe stațiuni de signale se află expusă vederei publicului și o firdă (vitrină) de fer, în care se găsesc tot-d'a-una : un barometru aneroid, un termometru, buletinul de timp și anunțul telegrafic pentru porturi de la Seewarte. Telegrama de furtună se expune într'o cutie particulară de lemn, pentru a provoca atențiunea prin prezența ei. Numărul stațiunilor de signale de ambele clase este de vr'o 47, diseminate d'alungul coastelor, precum Memel, Rixhöft, Stralsund, Flensburg, Bruns- hausen, Helgoland, etc. etc., și activitatea lor este regulată de instrucții particulare. Fie-care signalist ține regulat condice de observațiunea vântului și a mării la 8^h dim. și 8^h seara ; unii au și câte un pluviometru sub îngrijirea lor. În timpuri agitate ei inscriu toate manifestările petrecute la intervale

¹⁾ Vezi Instruction für den Meteorologischen Dienst der Deutschen Seewarte in *Aus dem Archiv*, Jahrgang I 1878 No. 2.

scurte. Aceste noutăți trimise la Seewarte umplu mai în urmă, pagini din *Deutsches meteorologisches Jahrbuch*.

Aceste stațiuni de semnale sunt împărțite pentru serviciul avizelor în 8 grupuri mari de la est spre vest. Grupul I, de ex. cuprinde: Memel, Brünsterort, Pillau, Neufährwasser, Hella și Rixhöft. Cele următoare în chip analog. Telegramele de furtune se destină unuia sau mai multora din aceste grupuri, după împrejurări.

Afară de acestea mai există și abonați particulari la aceste avertismente, ca pescari, antreprenori de băi, canotieri de coaste, etc. aranjați de asemenea în grupuri A, B, C..., după localitate.

Un exemplu de telegramă:

Grupurilor (II-V) și abonaților (A-C) 1 Ianuarie., 12^h1/2.

Minimul sub 750 m/m pe marea Nordului. Peste
noapte vânturi violente despre sud vest probabile
Signal ball!

sau, după aceea:

Pericolul trecut. Signal jos!

Rezultatele acestor avisuri s'au discutat, după cum s'a spus, mai des în Monatsberichte der Deutsche Seewarte. Succesele ar fi de mai bine de 80⁰/0.

Pe lângă cele patru mari divisiuni ale lui Deutsche Seewarte,—aci vădute și analizate—, și în scopul de a se complecta mai de aproape cadrul misiunii acestui Institut, s'au mai înființat în sinul observatorului încă alte două secțiuni cu îndatoriri speciale și cu o activitate independentă.

Aceste două sunt: 1-a) Secțiunea disă pentru descrierea coastelor de o creațiune recentă și cu un caracter precis și 2-a) Secțiunea științifică, cu o existență mult mai veche și cu un caracter mai larg și mai general.

Secțiunea pentru descrierea coastelor

Pentru a sustrage pe marinarii germani de la Litteratura streină în materie de nautică, s'a atribuit, în timpii din urmă, lui Deutsche Seewarte și sarcina de a lucra un manual de navigațiune pentru canalul englez și, în general, pentru apele în apropiere de coastele continentale, ca un appendice la manualul de navigațiune pentru oceane. Această lucrare dete nascere unei noii secțiuni,

creată aci în 1892 prin dispozițiuni superioare și pusă sub conducerea d-lui Chüden, căpitan de corabie, care, precum s'a spus odinioară, are, cu titlu de «Membru a Direcțiunei», un rol oarecare și în cârmuirea lucrărilor Institutului.

Aceste manuale de navigațiune în legătură cu coastele — *Segelhandbücher in Verbindung mit Küstenbeschreibung* — își propun, în ce privește coastele, să descrie: porturile, semnele de orientare, etc., iar în ce privește apele Canalului, să dea: linia curenților (după ore), poziția corăbiilor cu lumină, adâncimele mării, etc. în interesul special al corăbiilor cu pânză. Cu ajutorul acestor indicații și al hărților, care le însoțesc, voiajele între coastele engleze și continentale se pot efectua în chip facil și fără primejdie.

Din aceste manuale s'au publicat până acum trei volume complete:

- I. Coastele engleze;
- II. Coastele franceze;
- III. Canalul englez;

Se înțelege că cunoștințele generale de condițiile fizice ale acestor regiuni se imprumută și se extrag din uvrage speciale franceze și engleze, ținându-se compt și de rapoartele vaselor germane publicate de oficiul Marinei Imperiale. Indicațiile, în special, asupra profunziunii ape'or în canalul Nord și de la Manche sunt culese, cu o atențiune deosebită, după harta Admiralității engleze și prelucrate în metri, pentru serviciul acestor publicări.

În legătură cu descrierea canalului englez această secțiune și-a atașat în urmă și descrierea canalului Irlandei precum și a coastelor vestice franceze, care o ocupă actualmente.

Secțiunea științifică

Ce lucrări științifice se elaborează în aceste biurouri, independent de cele-lalte secțiuni? și cine le efectuează? sunt întrebări, la cari nu e tocmai comod de a răspunde precis, aceste lucrări neprovenind tot-d'a-una din norme invariabile și nici având o paternitate fără amestec. În tot cazul, D-l Prof. Köppen stă, cu titlu de Meteorolog al lui Seewarte și cu rangul de șef de secție, în fruntea acestor întreprinderi, la a căror desăvârșire tote forțele competente ale institutului, ca

Directorul însuși, ca șefii de pe la alte secții, ca meteorologi și asistenți diverși conlucrează cu armonie și cu emulațiune.

Printre aceste producțiuni de se vor cita: *Analele de hidrografie și meteorologie maritimă*, Manualul de navigațiune pentru oceane, Aspectele vremii pe trimestre, repertoriul intitulat: Din Arhiva lui Seewarte, Hărțile de diferite categorii lucrate și litografiate în observatoriu, etc., se vor fi amintit cele mai capitale în această ordine.

*Annalen der Hydrographie und maritimen Meteorologie*¹⁾ (Analele de hidrografie și de meteorologie maritimă) reprezintă revista periodică atât a Institutului cât și a biroului hidrografic de pe lângă Admiralitate. Redijarea sa fu trecută de la acest din urmă birou, prin dispozițiunea secretarului de stat de la oficiul marinei, cu începerea anului 1892, în sarcinile lui Seewarte; iar directorul d'aci, la rîndul său, o transmise îndatoririlor d-lui meteorolog Köppen.

Conținutul acestor *Anale*, publicat în fascicule lunare, este semănat cu articole de caracter variat din toate ramurile Meteorologiei și Hidrografiei.

Ele conțin în general:

a) Rapoarte de călătorii, noutăți asupra porturilor, determinări de drumuri și de pozițiuni, etc.

b) Extrase din jurnalele de bord intrate după fie-care lună și din diferite călătorii;

c) Comunicări hidrografice, ca pozițiunea blocurilor de gheață pe oceanul Atlantic, căderi importante de apă în porturi, etc;

d) Comunicări meteorologice, ca observări de uragane pe oceane, furtune pe uscat, etc;

e) Rezultatele concursului de chronometru din diferite epoci;

f) Tabele lunare de sume, mediele și extremele elementelor meteorologice din notările stațiunilor normale de pe coastele germane;

g) Ochiri comparative asupra vremii în America de Nord și în Europa Centrală pe fie-care lună;

h) Rezultatele mai de seamă ale cercetărilor făcute în diferite secții: instrumentală, meteorologică, chronometrică, etc.

Lucrări în fine, din toate domeniile interesând marina și Meteorologia maritimă și provenind de la colaboratori direcți sau indirecti ai lui Seewarte găsim aci loc și ospitalitate²⁾.

Publicarea acestor «Anale» s'a trecut, acum

¹⁾ Numele acestor lucrări se repetă forțat de mai multe ori în expunere ca unele ce au născut, pentru completarea lor, de materialul și de colaborarea mai multor secțiuni.

²⁾ Aceste *Annale de Hydrographie*, nu fac un double emploi cu *Meteorologische Zeitschrift* prin aceea că ele urmăresc scopuri mai practice și se interesează mai în special de marină de cât de subiecte pur științifice.

un an de zile, din cauza ocupațiunilor prea numeroase ale d-lui Köppen, în mâinile d-lui Căpitănu Chüden, șeful secțiunii precedente, după cum s'a spus deja aiurea.

La *Segelhandbuch* (Manual de navigațiune pentru oceane), care resumă studiile de Meteorologie maritimă și desbate chestiunile de drumuri (Rute) pe oceane, lucrează d-l Director Neumayer pentru partea fizică, ca temperatura și densitatea specifică a apei la suprafață, felul curenților, distribuțiunea forțelor magnetice, harta profundimilor, etc.,—fie personal, fie prin asistenții puși direct sub ordinele sale; lucrează d-l Köppen pentru partea meteorologică, ca distribuțiunea vinturilor pe oceane, harta isobarilor, etc.,—dupe un material de toate proveniențele (Urrecht, Londra, Calcuta, etc.); lucrează d-l Knipping, — ex director al Institutului Meteorologic din Tokio și atașat actualmente serviciului lui Seewarte—, pentru furtunile și uraganele pe diferitele oceane; lucrează, în fine, Secțiunea I-a pentru desbaterea drumurilor pe apă, reprezentarea tabulară a diferitelor parcurse efectuate de corăbiile germane cu durata lor corespunzătoare, cu hărți și monografii necesare acestora, etc., etc.

Până acum au apărut două volume de acest gen: unul pentru oceanul Atlantic și altul pentru oceanul Pacific.¹⁾

Fie-care din ele are două părți :

I-a coprinde considerațiuni generale asupra condițiunilor meteorologice, hidrografice și magnetice ale mărilor;

II-a coprinde descrieri de călătorii, indicări și sfaturi de drumuri peste oceane, descrieri de coaste, etc.

În această operă, conținând rezultatele studiilor și cercetărilor celor mai complete ale lui Seewarte, în ce privește marina și meteorologia maritimă, se dresază compendiul cel mai util siguranței și celerității frecventării pe mare.

Vierteljahrs-Wetter-Rundschau. (Aspectul vremii pe trimestru), apărut pentru întâia oară în 1887, studiază tipurile de isobare pe oceanul Atlantic și relațiunile lor cu mișcarea cyclonilor, pe baza «hărților synoptice», precum s'a spus și în altă ocazie. Aceste studii se fac de d-l Köppen în colaborare cu d-l prof. Bebbert și asupra rezultatelor lor există deja 5 volume publicate. În fie-

¹⁾ Materialul pentru oceanul Atlantic era deja gata în 1878.

Se vede cu ce încetineală urmează combinarea și publicarea acestor opere.

care din ele se găsește, în general, o parte meteorologică, o descriere de călătorii și o serie de hărți cu drumurile de «minima» și cu datele lor. În clasificarea depresiunilor ca isobar mediu s'a ales cel de 755 mm. și rezultatele obținute se arată concordante, afară de cele relative la coastele Americii, pe unde anticycloni manifestă o prea mare varietate. Temperatura nu s'a putut lua până acum în mare considerare în aceste cercetări. Lucrările din urmă, în această direcție, se rapoartă în special la mersul «anticyclonilor» și se efectuează pe baza hărților anterioare.

Aus dem Archiv der Deutschen Seewarte reprezintă «Repertoriul Institutului» și grupează memoriile colaboratorilor săi din toate ordinele de cercetări. În paginile sale se întâlnesc lucrări purtând numele d-lor Neumayer Köppen, Bebbert, Eylert, Koldewey, Knipping, Stechert, Grossman, etc. și referindu-se la toate subiectele de fizică, de meteorologie, de hidrografie, de magnetism, de astronomie, etc., îmbrățișate de misiunea și de orizontul unui atare observatoriu.

Activitatea literară a lui Deutsche Seewarte

Producțiunile literare, în fine, care se elaborează de Deutsche Seewarte și se publică, sau ca uvrage separate, sau ca părți din alte opere, sunt, în resume, următoarele:

1) *Annalen der Hydrographie u. mar. Meteorologie*, unde se publică tot ce e nou și tot ce are raport cu subiectele de hidrografie și de marină de la toate organele lui Seewarte atât din interior cât și din afară.

2) *Quadrate des Nordatlantischen Ozeans*, în unire cu institutul din Utrecht.

3) *Der Pilote* 6 vol.—cea mai mare parte deja apărută.

5) *Tägliche synoptische Wetterkarten*, pentru oceanul Atlantic și părțile adiacente — 8 ani de publicare.

5) *Vierteljahrs-Wetter-Rundschau*, ca explicație la hărțile precedente—5 vol. complete;

6) *Segelhanbuch für den Atlantischen und Stillen Ozean*—2 opere voluminoase;

7) *Tägliche Wetterberichte der Deutschen Seewarte*, cu hărți și cu tabele;

8) *Deutsches Meteorologisches Jahrbuch*, cu rezultatele stat. normale și stat. de signale—17 vol;

9) *Tabelle der Mittel-Summen und Extremen* din notările stațiunilor de pe coaste, publicate odată în *Monatsberichte* și comunicate și astăzi în *Analele de hidrografie*;

10) *Deutsche überseeische Meteorologische Beobachtungen*—6 caete până în prezent;

11) *Segelhanbuch des Englischen Kannels und Küstenbeschreibung*—3 părți apărute.

12) *Aus dem Archiv*—16 vol. până în prezent.

13) În fine, hărți magnetice, hărți de curenți de profunzimi, de isobare, etc. publicate atât separat cât și în textul a diverse uvrage corespunzătoare.

Această lungă și variată listă nu e oare un omagiu destul de elocinte, adus activității acestui Institut ?

Serviciile, făcute marinei și speranțele date științei de ostenelele și de sacrificiile lui Deutsche Seewarte, nu constituie oare un motiv de recunoștință pentru această Instituțiune și o onoare pentru Imperiul German ?

1894, Noembre, Hamburg.

TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

(Urmare)

V.—*Frecările roților pe șine în mișcările laterale ale unei locomotive.*

Când o mașină se sprijină pe cale, mișcarea de oscilațiune este cu totul alta de cât dacă e liber

suspendată, din cauza rezistențelor ce opune calea deplasărilor laterale, vom studia aceste rezistențe.

Vom admite că în starea statică centrul de greutate al locomotivei se află în planul mediu

Această ipotesă, de altminterlea, nu e absolut exactă în practică, ori câtă îngrijire am pune în regularea unei mașini, pentru că repartizarea greutății pe cele două roți ale unei osii nu este egală, ci supusă a varia: 1^o din cauza diferenței uzurei cusineților și bandagilor; 2^o din cauza modificării după un timp, mai mult sau mai puțin lung, al flexibilității arcurilor.

Mișcarea generală a locomotivei se compune, după cum am văzut mai sus, dintr'o translație a centrului de gravitate și dintr'o rotație împrejurul unui ax vertical trecând prin centru. Trebuie să știm mai întâi în ce constă exact mișcarea de translație.

O locomotivă progresează pe șine prin efectul rotațiunii roților. Se considerăm mișcarea unei singure osii, care este animată de o iuțeală de rotațiune constantă ω , ale cărei roți n'au conicitate și care e așezată pe cale (fig. 3) ast-fel ca să facă un unghi θ cu normala la cale, și ast-fel ca centrul θ să se afle la o distanță ζ de axa căi, $O_1 \gamma$. Această osie progresează pe șine ca un sul cilindric pus pe un plan, adică într'o direcțiune $O A$ normală la osie și cu o iuțeală ωr , r fiind raza cilindrului. Această iuțeală are ca componente: 1^o pe axul $O_1 \gamma$, paralel la cale, $\omega r \cos \theta$; 2^o pe axul $O_1 x$, $\omega r \sin \theta$. Să presupunem acum că aplicăm la această osie forțe capabile de a produce o mișcare de rotațiune împrejurul axului vertical trecând prin centrul de gravitate θ , însă ast-fel ca iuțeala unghiulară ω să rămâie constantă, deplasarea osiei, într'un timp infinit de mic dt , se va compune atunci dintr'o translație, egală cu $\omega r dt$, după normala OA , și dintr'o rotație $d\theta$ împrejurul lui O . Unghiul θ va putea varia, însă translația elementară se va face tot-d'a-una după normală la osie și va avea la fie-care moment ca componente: $\omega r \cos \theta dt$ după $O\gamma$, și $\omega r \sin \theta dt$ după Ox .

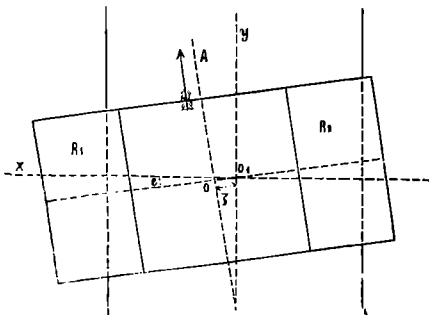


Fig. 3)

Translațiunea depinde deci de θ , adică de rotațiune.

Să presupunem acum că cele două roți ale osiei sunt conice, ele sunt așezate pe cale în aceeași pozițiune ca în fig. 3, și se presupune mai întâi că nu e nici o forță aplicată la osie, aceasta fiind simplu animată de o iuțeală de rotațiune uniformă. Va fi, ca mai sus rostogolire perfectă și translație elementară îndreptată după normala la osie. Numai unghiul θ va varia la fie-care minut, prin faptul rostogolirii, pentru că roata R_1 se rostogolesce pe o rază mai mare și roata R_2 pe o rază mai mică de cât raza mijlocie r . Fie ζ distanța OO_1 ; γ conicitatea, și $2e$ lărgimea căii; drumul parcurs de R_1 este:

$$\omega (r + \zeta \gamma) dt.$$

și pentru R_2 .

$$\omega (r - \zeta \gamma) dt.$$

Roata R_1 parcurge deci, mai mult de cât roata R_2 , un drum:

$$2 \omega \zeta \gamma dt,$$

și unghiul θ scade cu cantitatea:

$$d\theta = \frac{\omega \gamma}{e} \zeta dt.$$

Ast-fel efectul conicității bandagelor este de a produce o rotațiune a osiei împrejurul mijlocului său, când roțile se rostogolesc perfect.

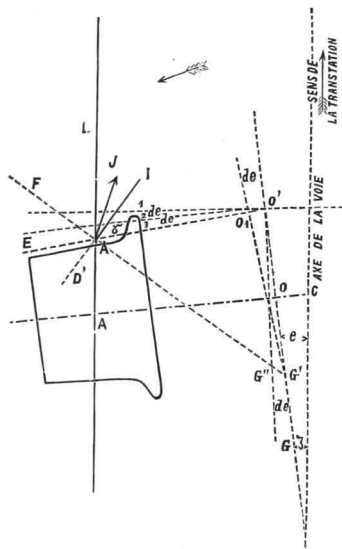
Dacă sunt forțe aplicate la osie ținând a o face să se învârtască împrejurul unui ax vertical trecând prin centrul de gravitate, însă fără să modifice viteza de rotațiune ω , mișcarea osiei va fi constituită de o translație într'o direcțiune normală, OA , și de o rotație împrejurul axului vertical trecând prin centrul de gravitate, care va fi rezultanta rotațiunii datorite conicității bandagelor și a rotațiunii datorite forțelor aplicate.

Presupunem acum că am avea, că într'o locomotivă, un număr oare-care de osii solidare și supuse a rămâne paralele. Ele vor fi animate de o mișcare de translație care va fi continuu îndreptată după normala la direcțiunea lor comună și de o mișcare de rotațiune împrejurul axului vertical trecând prin centrul de gravitate al sistemului. Dar, $V = \omega r$ este iuțeala locomotivei, centrul de gravitate se va deplasa după axa căii cu o viteză $V \cos \theta$ și după axul perpendicular cu o viteză $V \sin \theta$. Unghiul θ fiind tot-d'a-una foarte mic, se poate lua ca valoare a primei componente: $V (1 - \theta)$ sau simplu

V, și ca valoare a celei d'a doua componente: $V\theta$.

Pentru a cunoaște forțele de frecare dezvoltate între roți și șine de mișcarea de rotațiune n'avem de cât să cunoaștem direcțiunea lor, adică acea a alunecărei elementare, căci valorile lor sunt egale cu greutatea aderentă multiplicată prin coeficientul de frecare, care nu e altul de cât coeficientul de aderență.

Fie (Fig. 4) G centrul de gravitate al locomotivei, să considerăm o roată A făcând cu șina un unghi θ , care e egal cu unghiul ce face axul GO al locomotivei cu axul căi. Să presupunem că ma-



(Fig. 4)

șina e animată de o mișcare de rotațiune de la dreapta la stînga, și că unghiul θ crește cu $d\theta$ în timpul dt .

Translațiunea elementară se va face după axul comun tuturor osiilor: centrul de gravitate G va veni în G' , și centrul O al osiei considerate în O, după timpul dt . Dar, dacă n'ar fi de cât o singură osie, OA, care s'ar rostogoli perfect, în timpul când centrul său O ar veni în O' axul său normal s'ar învârti împrejurul acestui centru cu un unghi oarecare $d\theta_1$:

$$d\theta_1 = \frac{\omega_8}{e} \times \overline{CO} \times dt$$

ast-fel că punctul G, considerat ca un punct al axului normal la osie, ar veni nu în G' ci în G'' . Faptul solidarității mai multor osii paralele împiedică ca G să vie în G'' . Trebuie dar să se producă o alunecare a osiei considerate, pentru că nu se vișșesece

în realitate împrejurul centrului său rotațiunea care va rezulta din rostogolirea perfectă.

Concluziunea, este că, în translațiunea unui tren de osii paralele, nici una din ele nu se poate rostogoli perfect, afară numai dacă axa locomotivei ar coincide cu axa căi.

Alunecarea are de efect de a aduce axul din pozițiunea $O'G''$ în pozițiunea $O'G'$, ceea ce face ca osia să treacă din pozițiunea 1, ce ar lua, dacă ar fi singură, în rostogolirea perfectă, la pozițiunea 2. Există dar o alunecare longitudinală îndărăt egală ca $ed\theta_1$; nu există o alunecare transversală.

Dacă numim ζ distanța lui G la axul căi și l distanța OG, alunecarea, care rezultă din cauză că nu se produce rostogolire perfectă, are ca valoare:

$$ed\theta_1 = e \frac{\omega\gamma}{e} (\zeta + l\theta) dt = \omega\gamma (\zeta + l\theta) dt.$$

Dacă acum unghiul θ crește cu $d\theta$ la fie-care rotațiune împrejurul lui G, osia trece din pozițiunea 2 la pozițiunea 3, și punctul O' vine în O_1 . Va fi dar o alunecare longitudinală egală cu $ed\theta$ și o alunecare transversală egală cu $ld\theta$.

Cele două componente ale alunecărei elementare sunt deci:

$$\begin{array}{ll} \text{longitudinal.} & e(d\theta_1 + d\theta) \\ \text{lateral} & ld\theta. \end{array}$$

Forța de frecare J egală cu fP (P , greutatea aderentă; f , coeficient de frecare) și direct opusă alunecărei elementare face cu osia un unghi γ , a cărei tangentă este.

$$\operatorname{tg} \gamma = \frac{e(d\theta + d\theta_1)}{ld\theta}.$$

Valoarea $\operatorname{tg} \gamma$ este maxima când $d\theta$ este foarte mare în raport cu $d\theta_1$ și este atunci egală cu $\frac{e}{l}$, de unde urmează că forța J este atunci perpendiculară la dreapta ce unește punctul de contact A' (al roții cu șina) cu centrul de gravitate.

Când $d\theta = 0$, $\operatorname{tg} \gamma = \infty$, $\gamma = 90^\circ$ și forța J este în direcțiunea $A'L$ a șinei.

Prin urmare, când $d\theta$ este pozitiv, adică când θ crește, forța de frecare a roții A este coprinsă în unghiul $DA'L$ (DA' normal la AG'), și momentul său în raport cu axul vertical trecând prin G' este coprins între fPd ($d = AG$) și fPe (e , semi-lărgimea căi). Acest moment este, în toate cazurile, opus mișcării de rotațiune tinzând a mări pe θ .

Când θ se micșorează și $d\theta$ e negativ, două cazuri se pot prezenta, după cum $d\theta$ este pozitiv sau negativ, adică după cum centrul osiei se află de o parte sau de alta a axului căi.

Presupunem că am avea cazul fig. 4. Valoarea lui $\tan \gamma$ este negativă cât timp $d\theta$ e mai mic ca $d\theta_1$ în valoarea absolută, și forța J se află în unghiul $EA'L$. Când $-d\theta = d\theta_1$, $\tan \gamma = 0$, și forța are direcțiunea $A'E$. Momentul forței J este favorabil rotațiunii cât timp J se află în unghiul $LA'F$, și defavorabil când J e în unghiul $EA'E$. În fine, când $d\theta$ este foarte mare în valoare absolută, forța de frecare este îndreptată după $A'D'$.

Să presupunem acum că $d\theta$, ar fi negativ, adică că roata se rostogolesce pe o rază mai mică de cât raza mijlocie. Roata A_1 , opusă la A , trebuie, pentru ca osia să își păstreze paralelismul cu celelalte osii, să alunece înainte cu o cantitate $e d\theta_1$. Dacă, în același timp, unghiul θ crește cu $d\theta$ către stânga, atunci avem o nouă alunecare, $e d\theta$, și o alunecare către interior, $ld\theta$. Prin urmare, unghiul γ_1 ce face forța de frecare J_1 cu osia este:

$$\tan \mu_1 = - \frac{e(d\theta + d\theta_1)}{ld\theta}.$$

Acest unghi μ_1 este egal și de semn contrariu cu unghiul μ , și cele două forțe J și J_1 sunt alterne în raport cu osia.

Această consecință este tot-d'auna adevărată, ori-care ar fi ipoteza asupra variațiunii lui θ .

Pentru o pozițiune oare-care a mașinei, cunoaștem deci în tot-deauna direcțiunea forțelor de frecare.

Numind β unghiul $O'A'G'$, e lesne de vădit că momentul forței de frecare J sau J_1 , în raport cu axul vertical trecând prin G , este:

$$M = f P d \sin (\beta + \mu).$$

Acest moment este nul când avem:

$$\beta + \mu = \pi,$$

sau:

$$\tan \mu = - \tan \beta.$$

cea ce dă, înlocuind $\tan \mu$ și $\tan \beta$ prin valorile:

$$\frac{e(d\theta + d\theta_1)}{ld\theta} = - \frac{1}{e}$$

de unde:

$$d\theta = - \frac{e^2}{d^2} d\theta_1.$$

Când, θ descrescând, $\beta + \mu$ e mai mare ca π , momentul M favorizează mișcarea. Aceasta are loc când avem:

$$d\theta > - \frac{e^2}{d^2} d\theta_1.$$

Această condițiune va fi foarte prețioasă mai departe pentru a determina sensul acțiunii forțelor de frecare.

Resistența datorită greutatei. Când o roată se deplasează lateral pe cale, ea se urcă sau se coboară din cauza conicității *bandagiului*, cea ce dă naștere la o forță ce se opune mișcării sau o favorizează.

Dacă numim P_1 încărcarea totală a unei roți, P_2 încărcarea roții opuse a aceleași osii, γ conicitatea, l distanța osiei la centrul de gravitate, e lesne de vădit că momentul resistent, când e rotațiune astfel că roata 1 se urcă, pe când roata 2 se coboară, este:

$$(P_1 - P_2) \gamma l.$$

Acest moment ar fi nul dacă încărcările roților ar fi egale, după cum aceasta are loc în genere în starea statică. Însă, în mers, din cauza acțiunii arcurilor și a cea a organelor în mișcare relativă, cantitățile P_1 și P_2 pot prezenta o diferență notabilă.

Cu toate acestea, pentru că γ e mic $\left(\frac{1}{15}\right.$ pentru mașini, $\frac{1}{20}$ pentru vagoane), momentul de mai sus e de obicei mic comparativ cu momentul forțelor de frecare, și poate fi neglijat.

CAP. II

Mișcare de șovăire (lacet) în linie dreaptă și în curbă

VI. Rezoluțiunea ecuațiunii generale a mișcării de lacet

Am stabilit la § 1 ecuațiunea mișcării de rotațiune a cadrului unei locomotive. Dacă presupunem că nu e nici un joc între osii și cadru, când acesta se deplasează, trage cu sine osiile cu condițiunea de a învinge forțele de frecare ce se dezvoltă la contactul șinelor și al roților. Prin urmare, mișcarea de rotațiune a locomotivei întregi depinde de momentul M al forțelor de frecare și de momentul N al eforturilor exercitate de vapori *asupra longeronilor*. Nu depinde de cât de aceste momente, dacă presupunem că nu sunt alte forțe aplicate. Negligem deci, de o cam dată, reacțiunile *tenderului* asupra mașinei, cea ce revine a admite că mașina trage trenul și că *atelagiul său cu tenderul e slăbit*.

Fie I momentul de inerție al locomotivei în raport cu axul vertical, trecând prin centrul de gravitate. Ecuatiunea diferențială a mișcării de rotațiune e :

$$(1) \quad I \frac{d^2 \theta}{dt^2} = N + M.$$

Afară de aceasta, scim că centrul de gravitate posedă o mișcare de translațiune îndreptată după axul locomotivei, a cărui pozițiune este, la fie-care moment, variabilă. Așa că, dacă V e viteza de mers, centrul de gravitate se deplasează normal la axul căii cu o iuțeală $V\theta$. Cantitatea N este o funcțiune de timp numai M este funcțiune de încărcarea roților (care, din cauza oscilațiunilor arcurilor, variază cu timpul), de unghiul θ și de derivata sa $\frac{d\theta}{dt}$. În adevăr, valoarea lui M pentru o roată dată se poate scrie :

$$M_1 = f P_1 d_1 \sin(\beta + \mu) = f P_1 \frac{l^2 d\theta + e^2 (d\theta + d\theta_1)}{\sqrt{l^2 d\theta^2 + e^2 (d\theta + d\theta_1)^2}}$$

Aceasta e o funcțiune cât se poate de complexă, așa că nu e nici gând de a se căuta direct integrala completă a ecuațiunei (1).

E posibil numai de a găsi soluțiunea acestei ecuațiuni prin proceduri grafice.

Vom demonstra mai departe că momentul M rămâne aproape constant, în timpul unor intervale oare-cari de timp. Ecuatiunea (1) se va putea integra, în această ipotesă, prin simple cuadraturi, și vom avea :

$$(2) \quad I \frac{d\theta}{dt} = I \left(\frac{d\theta}{dt} \right)_0 + \int_0^t N dt + \int_0^t M dt.$$

$$(3) \quad I\theta = I\theta_0 + I \left(\frac{d\theta}{dt} \right)_0 t + \int_0^t \int_0^t N dt^2 + \int_0^t \int_0^t M dt^2.$$

Iar deplasarea centrului de gravitate normal la axul căi, se deduce din relațiunea :

$$\frac{d\xi}{dt} = V\theta$$

de unde :

$$\xi = \xi_0 + \int_0^t V\theta dt.$$

Cele trei ecuațiuni (2), (3) și (3) vor permite de a construi valorile lui :

$$\frac{d\theta}{dt}, \theta, \xi \text{ și } \frac{d\theta_1}{dt} = \frac{\omega \gamma}{e} (\xi + I\theta).$$

Dacă dar parvenim a cunoaște aceste cantități cu o primă aproximațiune, e posibil de a deduce din ele o valoare apropiată a lui M care va fi funcțiune de timp numai.

Vom conveni de a lua drept origină a timpului momentul în care avem $\theta = 0$. Pentru a putea

rezolva problema, trebuie să cunoaștem care sînt în acel moment valorile posibile ale lui $I \left(\frac{d\theta}{dt} \right)_0$ și ale lui ξ_0 .

Valoarea lui ξ pentru $t=0$ e de obicei foarte vecină de semijocul căi ϵ .

Intr'adevăr, în mișcarea de rotațiune, se întîmplă, după cum vom verifica mai departe, un moment în care *buza* roței d'inainte vine în contact cu șina. Dacă nu e plan înclinat pe această roată dinainte, permițînd deplasarea cadrului independent de cea a osiei, mașina este oprită, unghiul θ nu mai poate crește, și distanța centrului osiei d'inainte la axul căi rămîne fixă, egală cu semi-jocul căi ϵ . Această distanță are ca valoare :

$$\xi + I\theta = \epsilon,$$

relațiune care arată că :

1) Pentru ca ξ să poată continua a crește, trebuie ca θ să descrească;

2) Creșterea lui ξ va fi, cât timp e contact, egala și de semn contrariu cu variațiunea $I d\theta$. Iuțeala centrului de gravitate va fi dar $\frac{d\xi}{dt} = -I \frac{d\theta}{dt}$, și contactul *buzei* cu șina va subsista cât timp viteza ordinară a centrului de gravitate va fi mai mare de cât aceasta, adică cât timp vom avea :

$$V\theta > -I \frac{d\theta}{dt}.$$

Din cauza valori ridicate a lui V , această inegalitate subsistă cât timp θ are o valoare notabilă, și contactul nu încetează de cât când θ este mic.

Se conchide dar ținînd seamă de relațiunea $\xi + I\theta = \epsilon$, că, atunci când θ e vecin de zero, ξ e egal cu ϵ .

Când prima osie are un joc care să 'i permită să stea fixă, pe când cadrul continuă a se deplasa, mișcarea de rotațiune urmează înainte de obicei până ce e oprită de contactul celei d'a doua osii superioarea fără joc și așezată inaintea centrului de gravitate. A doua osie joacă atunci același rol ca prima, și raționamentul făcut mai sus relativ la valoarea lui ξ pentru $\theta = 0$ îi este în întregime aplicabil.

Iar valoarea lui $\frac{d\theta}{dt}$ pentru $t=0$, $\theta=0$, poate fi destul de diferită după tipul locomotivei, însă e tot-d'a-una mică. Dacă această iuțeală e mare, se vede, după valoarea lui γ și a momentului for-

țelor de frecare, că, pe măsură ce $d\theta$ crește, acest moment resistent crește și se apropie de maximum sau, ΣfPd . Însă, această valoare maxima este tot-d'a-una superioară momentului N care provoacă rotațiunea. Vitesa nu poate dar trece peste o limită oare-care, ce corespunde la o valoare a lui M de același ordin de mărime ca și N .

Presupunem, de altă parte că, pentru $\theta = 0$, vitesa de rotațiune ar fi nulă. Mașina se află atunci, întreagă, de o parte a căii, pentru că centrul seu de gravitate este la distanța ε de axa căii, și toate forțele de frecare dau un moment ΣfPe ținând la înclina dinaintea mașinei către interiorul căii.

Dacă momentul N e de același sens, rotațiunea începe a se efectua cu o vitesă de rotațiune care crește repede. Însă, pe măsură ce crește, valoarea pozitivă a lui M descrește, se anulează și schimbă de semn; M ajunge ast-fel a face echilibru lui N și, din acest moment, iuțea va rămâne aproape constantă cât timp N va fi însuși constant.

Dacă momentul N este de sens contrariu, rotațiunea nu se va efectua cât timp vom avea $N > \Sigma fPe$. Ea va începe îndată ce vom avea inegalitatea contrarie, cu o iuțea crescândă până ce, M descreșcând, am avea $M = N$.

Când studiem mișcarea de rotațiune cu o primă aproximațiune, e tot-d'a-una suficient de exact de a presupune că, în timpul duratei unei învîrtituri de roată, N are două valori constante, una pozitivă, alta negativă. Dacă într'adevăr, facem cuadratura curbei N (fig. 5), ducând ca origină momentul când N devine pozitiv, se vede că curba $N' = \int_0^t N dt$ (fig. 9), se compune dintr'o ramură ascendentă și o ramură descendentă cari se confund aproape fie-care cu o dreaptă. Ast-fel, N putend fi considerat ca constant, și pentru că în timpul fie-cărui interval de timp în care N este constant pozițiunea unghiulară și prin urmare $\frac{d\theta_1}{dt}$ n'au timpul de a varia mult iuțala unghiulară $\frac{d\theta}{dt}$ e iarăși constantă.

Pentru a găsi repede această vitesă, trebuie să construim *abace* dând pentru fie-care osie valorile lui M în funcție de $\frac{d\theta_1}{dt}$ și de $\frac{d\theta}{dt}$. În aceste *abace*, *isopletele*, adică curbele avend ca ecuațiune:

$$M = \varphi \left(\frac{d\theta_1}{dt}, \frac{d\theta}{dt} \right) = C^{ia},$$

sunt linii drepte. În adevăr, singurul element variabil în valoarea :

$$M = fPd \sin(\mu + \beta),$$

admițind pentru moment că P rămâne constant, este unghiul μ care are ca tangentă:

$$\operatorname{tg} \mu = \frac{e}{l} \frac{d\theta_1 + d\theta}{d\theta}.$$

Unghiul μ este dar constant și, prin urmare, M este asemenea constant, când raportul $\frac{d\theta_1}{dt}$ este însuși constant. Luând ca coordonate valorile lui $\frac{d\theta_1}{dt}$ și ale lui $\frac{d\theta}{dt}$, curbele:

$$M = C^{ia},$$

sunt niște drepte trecend prin origina coordonatelor.

Această remarcă înlesnește foarte mult construcțiunea și citirea abacelor. Cunoscend valorile lui $\frac{d\theta_1}{dt}$ pentru fie-care osie, găsim repede care e valoarea ce trebuie să aibă vitesa de rotațiune pentru ca $M = N$.

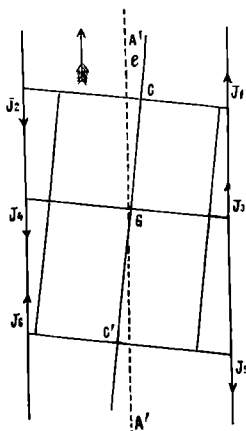
Construim ast-fel cu o primă aproximație valorile lui $\frac{d\theta}{dt}$, θ și z . Dacă e interes ca să împingem mai departe calculele, ne servim de aceste din urmă valori pentru a calcula pe M și atunci putem ține cont de variațiunea lui P datorită oscilațiunilor greutății suspendate pe arcuri. De altmintrelea, cum aceste oscilațiuni sunt de obicei foarte repezi, n'au de cât puțină influență asupra mișcării de rotațiune propriu zisă; însă ele au o foarte mare influență după cum vom vedea mai târziu, asupra împrejurărilor ce însoțesc contactul *buzelor* roților cu șinile.

În resumat, integrarea grafică a ecuațiunei (1) este tot-d'a-una posibilă prin aproximațiuni succesive.

Această analiză ne conduce a explica cum și în ce sens poate lua naștere *mișcarea de la cet*. Să considerăm (fig. 5) o mașină cu trei osii de exemplu, așezată pe cale ast-fel ca axul său cc' să facă cu axul căii un unghi θ , ori cât de mic, și ca centrele celor două osii din nainte să fie la dreapta, centrul osiei dindărăt la stânga axului căii.

Această pozițiune, în care mașina face un un-

ghiu cu axul căi, este cea mai probabilă, căci din cauza inegalităților căi, a diferențelor, accidentale sau nu, înălțime a celor două fire de șine, pozițiunea conexială a locomotivei pe cale trebuie să fie considerată ca excepțională.



(Fig. 5)

Să presupunem dar că mașina ocupă o pozițiune unghiulară oare-care. Scim că roțile nu se pot rostogoli perfect, în afară de pozițiunea conexială, și că ele dezvoltă nisce forțe de frecare la contactul lor cu șina. Dacă unghiul θ nu variază aceste forțe: $J_1, J_2, J_3, J_4, J_5, J_6$, sunt paralele cu calea, și momentul lor în raport cu axul vertical trecând prin cercul de gravitate este ΣfPe .

Acest moment poate fi pozitiv, adică să tindă a face să se învârtască de la dreapta spre stânga, în care cas unghiul θ trebuie să descrească; sau negativ, în care cas θ trebuie să crească. Inșă pe măsură ce iuțea de rotațiune într'un seus oare care crește, momentul favorabil descrește și momentul defavorabil crește, cu ce tinde a micșora creșterea acestei iuțeli. Acesta trebuie dar să tindă către o valoare limită.

Când există un Moment N al forțelor aplicate, sensul rotațiunei este asemenea determinat. Momentul total, în ipotesa când θ nu s'ar schimba, ar fi: $N + \Sigma fPe$. După cum această sumă este pozitivă sau negativă, rotațiunea are loc într'un sens sau în cel alt. Dacă este nulă, în intervalul unui timp oare-care, unghiul θ rămâne momentan constant.

Sub influența singură a momentelor N și M , pozițiunea unghiulară a unei mașini n'ar putea varia de cât foarte încet, pentru că îndată ce iuțea se mărește, momentul M este resistent și devine repede mult mai mare ca N . Dar ceea ce face ca o locomotivă să se transporte de pe un șir de șine pe cel alt, descriind un fel de sinusoidă lungăreată, este că ea e animată de o iuțea $V\theta$ normală la cale și că V dobîndesce în practică valori mari. În această deplasare laterală, se întâmplă deci că buzele roților dinainte întălnesc șinele și exercită asupra lor nisce cioc-

niri și reacțiuni în urma cărora sensul mișcării se află schimbat.

VII. Contactul buzelor roților cu șinele. Ciocniri pe șine.

Mișcarea de rotațiune a unei locomotive cu o bază rigidă este limitată de jocul căi. Trebuie dar să cunoaștem la ce moment se produce contactul buzelor roților cu șinele și diferitele efecte la cari dă naștere.

Dacă plecăm de la pozițiunea $\theta=0, \zeta=\epsilon$, la dreapta, deviațiunea începe către stânga și unghiul θ face cu axul căi merge crescând, în același timp când distanța ζ a centrului de gravitate la ax descrește. Se întâmplă un moment în care ζ devine nul și crește apoi de cea laltă parte. De și în acest moment θ începe în genere să descrească, această descreștere nu e destul de repede pentru a compensa creșterea lui ζ , afară numai dacă iuțea de mers V ar fi cam mare; toată mașina se afla dar de partea stângă și buza roții stângi dinainte vine la un moment dat, în contact cu șina. Cantitatea cu care osia dinainte s'a deplasat în raport cu pozițiunea sa mijlocie, pentru care centrul său coincidă cu axul căi și buzele sunt la o distanță de șine egală cu semijocul căi ϵ , este:

$$\zeta + l_1 \theta$$

Este contact cu șina când $\zeta + l_1 \theta = \epsilon$

După curbele cari dau pe ζ și θ , se recunoaște ușor la ce moment această condițiune este îndeplinită. Contactul cu șina are de efect de a opri brusc mișcarea mașinei. Se produce dar o ciocnire. Înainte de contact, mașina e animată: 1^o de o viteză de rotațiune pozitivă sau negativă; 2^o de o viteză de translațiune laterală $V\theta$ tot d'a-una pozitivă. După ciocnire, viteza de translațiune laterală numai e $V\theta$ ci $l_1 \frac{d\theta}{dt}$ fiind o nouă viteză de rotațiune care trebuie determinată.

Dacă calea e perfect elastică, ciocnirea are de prim efect de a schimba de semn viteza de rotațiune, în casul când aceasta e mai nainte pozitivă. Se cunoaște deci după ciocnire iuțea θ' , datorită rotațiunei.

Apoi viteza de translațiune laterală descrește cu cantitatea $V\theta - l_1 \frac{d\theta}{dt}$, în urma ciocnirii ce se

face la distanța l_1 de centrul de gravitate. În virtutea unui principiu de mecanică, această ciocnire are de efect de a provoca o creștere de viteză unghiulară și, prin urmare, a cantității de mișcare, creștere al cărei moment e egal cu momentul impulsiei percusiunii. Fie θ'_t această creștere de viteză unghiulară. Momentul creșterii cantității de mișcare este: $I_0 \theta'_t$, și este egal cu momentul impulsiei percusiunii. Această impulsie este însăși egală cu cantitatea de mișcare pierdută, adică cu: $\frac{II}{g} (V_0 - l_1)$, II fiind greutatea totală a mașinei. Însă, iuțea unghiulară după ciocnire, $\frac{d\theta}{dt}$, este egală cu $\theta'_r + \theta'_t$. Momentul de impulsie al presiunii este dar:

$$l_1 \frac{II}{g} [V_0 - l_1 (\theta'_r + \theta'_t)],$$

și avem:

$$I \theta'_t = l_1 \frac{II}{g} [V_0 - l_1 (\theta'_r + \theta'_t)]$$

de unde tragem necunoscuta θ'_t .

Decă calea nu e perfect elastică și se deformează mai mult sau mai puțin sub acțiunea percusiunii, iuțea de rotațiune, după ciocnire, este mai mică de cât acea calculată mai sus.

Să limită, toată forța vie laterală ce posedă mașina poate fi transformată într'un lucru de *distrugere* a căii, și în acest cas, vitesa de rotațiune datorită ciocnirii este nulă.

Impulsunea percusiunii ce suferă calea este atunci maximă, și, dacă $\theta_1 = 0$, ea e egală cu $\frac{II}{g} V_0$, adică proporțională cu greutatea mașinei, cu iuțea și cu oblicitatea ce ia locomotiva pe cale. Această percusiune, care dobândește valori foarte considerabile, tinde a provoca deformarea permanentă, ruptura, răsturnarea șinelor, smulgerea legăturilor, riparea căii. O cale în bună stare trebuie să fie capabilă de a rezista, fără deformare, la permișunea de mai sus.

VIII. Ecuațiunea mișcării în timpul contactului buzelor roților cu șinele

Mișcarea de rotațiune e neapărat răsturnată după ciocnirea pe șină, dacă nu era deja, și θ nu poate de cât să descrească; ζ continuă de a crește satisfăcând la relațiunea: $\zeta + l_0 = \varepsilon$; de unde:

$\frac{d\zeta}{dt} = -l \frac{d\theta}{dt}$. Când mașina e liberă, $\frac{d\zeta}{dt} = V_0$. Trei cazuri se pot dar prezenta, pentru că V_0 poate fi inferior, egal sau superior lui $-l \frac{d\theta}{dt}$.

Dacă $V_0 < -l \frac{d\theta}{dt}$, osia d'inainte se depărtează de șină mai repede de cât cum s'apropie centrul de gravitate al mașinei, și contactul buzelor cu șina încetează imediat după ciocnire mișcarea mașinei continuă atunci a se efectua într'un mod liber în sens invers.

Dacă $V_0 = -l \frac{d\theta}{dt}$, contactul cu șina durează un timp oarecare, însă șina nu exercită nici o reacțiune asupra buzei. Această egalitate dă legea variațiunii lui θ și, integrind, găsim:

$$\theta = \theta_0 e^{-\frac{V}{l} t}$$

În fine, când $V_0 > -l \frac{d\theta}{dt}$, mișcarea mașinei nu mai e liberă, și șina exercită asupra buzei roței în contact o reacțiune care are de efect de a reduce vitesa de translațiune laterală a mașinei. Trebuie să ținem socoteală de această reacțiune, dacă vrem să continuăm a considera mișcarea mașinei noastre ca fiind resultanta unei translațiuni laterale a centrului de gravitate și a unei rotațiuni împrejurul axului trecând prin acest centru.

Însă putem considera mișcarea și într'alt mod, ca fiind numai o rotațiune, fără translațiune laterală, împrejurul centrului osiei d'inainte, la care buzele roților sunt în contact cu șinele, centru care, prin urmare, rămâne fix. Forțele aplicate vor fi, ca mai sus, acea ce lucrează asupra *longeronilor*, al cărei moment este N , și forțele de frecare, a căror direcțiune e, de altminterlea, modificată, după cum vom vedea mai târziu, și al căror moment este M_1 ; afară de aceasta, nu e trebuință să ținem cont de forța de inerție de tărire longitudinală, unghiul θ fiind tot-d'a-una foarte mic.

Ast-fel, I_1 fiind momentul de inerție al locomotivei în raport cu axul vertical trecând prin centrul osiei d'inainte, ecuațiunea mișcării de rotațiune va fi:

$$(I \text{ bis}) \quad I_1 \frac{d^2\theta}{dt^2} = N M_1$$

Se scie, de altminterlea, că momentul de inerție

I_1 , este egal cu momentul de inerție I în raport cu axul vertical al centrului de gravitate mărit cu produsul masei $\frac{II}{g}$ a mașinei prin pătratul distanței, l , a centrului de gravitate la centrul osiei d'înainte; deci:

$$I_1 = I + \frac{II}{g} l^2$$

Ecuatiunea (I bis) este aplicabilă cât timp condițiunea:

$$V\theta > -l \frac{d\theta}{dt}$$

se află verificată.

Să vedem acum cari sunt forțele de frecare. Ele nu mai au aceleași direcțiuni ca mai sus, pentru că translațiunea laterală a mașinei nu mai e liberă.

Pentru a face studiul lor mai clar, să considerăm din nou cazul elementar al unui sul ce se deplasează pe un plan. Acest sul e presupus animat de o vitesă de rotațiune uniformă; el înaintează dar pe plan prin rostogolire simplă într'un sens normal la axul său.

Să presupunem că, deplasându-se, acest sul vine de întâlnesce o ridicătură în linie dreaptă, AB, făcând un unghi θ în direcțiunea urmată de sul. Acesta nu va mai continua, evident, a înainta normal la axul său, ci în direcțiunea AB. Nu se va mai rostogoli perfect; va aluneca în direcțiunea normală la AB, și ridicătura va exercita asupra lui o reacțiune tocmai egală cu forța de frecare dezvoltată de această alunecare.

Casul unei locomotive deplasându-se pe șine este exact același, că și dacă considerăm numai deplasările elementare. Când *buză* uneia din roțile d'înainte este în contact cu șina, mașina, în loc de a se deplasa normal la cale cu o cantitate $V\theta dt$, cum ar face dacă ar fi liberă, nu se deplasează

de cât cu o cantitate: $-l \frac{d\theta}{dt} dt$. Există dar o alunecare normală la cale a mașinei întregi, și valoarea sa este:

$$(V\theta + l \frac{d\theta}{dt}) dt.$$

De altă parte, mișcarea de rotațiune împrejurul centrului de gravitate dă naștere la nisce alunecări a căror valoare am stabilit-o mai sus și cari sunt:

lateral	$l d\theta$.
longitudinal	$e (d\theta_1 - d\theta)$.

Alunecarea elementară care dă direcțiunea forței de frecare este resultanta acestor trei alunecări, și unghiul i ce face această forță în direcțiunea osiei are ca tangentă:

$$\text{sg}i = \frac{e (d\theta_1 - d\theta)}{l d\theta + (V\theta + l \frac{d\theta}{dt}) dt} = \frac{e (d\theta_1 - d\theta)}{V\theta dt}$$

De altminterlea, e lesne de vădut că forțele de frecare a celor două roți ale unei aceeași osii, adică dau o resultantă paralelă osiei.

Numitorul $V\theta$ are o valoare mai mare ca numărătorul, afară numai către finele contactului, căci atunci tinde repede către: $-l \frac{d\theta}{dt} dt$ Prin urmare, în timpul celei mai mari părți a duratei contractului, unghiul i este foarte mic, și direcțiunea forței de frecare se confundă aproape cu aceea a osiei.

Resultă că, într'o mașină *cu cadru* rigid totală:

1^o Momentul M al forțelor de frecare, în raport cu centrul de gravitate, este nul, pentru că: $M = \sum f l$ și $\sum l = 0$;

2^o Resultanta F a forțelor de frecare, toate paralele și de acelaș sens, este egală cu suma lor și are ca valoare greutatea totală a mașinei multiplicată prin coeficientul de frecare, adică $f II$;

3^o Momentul M . al forțelor de frecare în raport cu centrul de gravitate și a momentului resultantei în raport cu centrul primei osii. Avem ast-fel: $M_1 = M + l F$.

IX. Reacțiunea buzelor roților asupra șinelor.

Să căutăm acum care e reacțiunea X ce exercită șina *asupra buzei* în contact.

În virtutea principiului lui d'Alembert, este echilibru între forța de legătură X , forțele aplicate și forțele de inerție. Pentru a cunoaște valoarea lui X , n'avem de cit să scriem că suma proiecțiunei forțelor pe un ax normal la cale este nulă.

Aceste forțe se reduc, în afară de reacțiunea X , la forțele de frecare a căror resultantă, normală la cale, este F și la forțele de inerție, a căror proiecțiune pe axul normal la cale este, după cum se poate lesne vegea, egală cu: —

$$\frac{II}{g} = l \frac{d^2\theta}{dt^2}$$

Avem dar:

$$X = F - \frac{II}{g} I \frac{d^2\theta}{dt^2}$$

Această relațiune se poate deduce și din ecuațiunea (1 bis), care se poate scrie, înlocuind pe I_1 prin $I + \frac{II}{g} I^2$ și M_1 prin $M + IF$:

$$I \frac{d^2\theta}{dt^2} = N + M + IF - \frac{II}{g} I^2 \frac{d^2\theta}{dt^2}$$

Însă, ecuațiunea mișcării relative de rotațiune în raport cu axul vertical trecând prin centrul de gravitate este:

$$I \frac{d^2\theta}{dt^2} = N + M + IX$$

Identificând aceste două ecuațiuni, deducem relațiunea (s).

Se cunoaște dar componenta orizontală X a reacțiunei *buzelor roșilor* pe șină. Această reacțiune joacă un rol considerabil din punctul de vedere al tendinței la deraiare, și e foarte important de a cunoaște maximum acestei reacțiuni.

Să considerăm o mașină cu cadru rigid totală.

Să înlocuim în (5) $\frac{d^2\theta}{dt^2}$ prin valoarea sa trasă din (1 bis). Avem:

$$X = F \frac{I}{I_1} - \frac{II}{g} \frac{I}{I_1} (N + M).$$

După cum am văzut mai sus, valoarea F este aproape egală cu greutatea mașinei multiplicată prin coeficientul de aderență și valoarea lui M este aproape nulă.

Prin urmare, dacă presupunem că N are o valoare negativă, adică tinde a aplica buza contra șinei și dacă înlocuim, în valoarea lui X , pe N prin $-N$, valoarea maximă a lui X va fi dată de ecuațiunea următoare, în care cei doi termeni sunt pozitivi:

$$X = f II \frac{I}{I_1} + \frac{II}{g} \frac{I_1}{I_1} N.$$

sau:

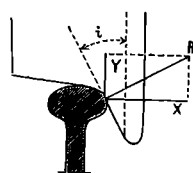
$$X = f II \frac{I}{I_1} + \frac{I}{I_1} \left(1 - \frac{I}{I_1}\right) N.$$

Se poate găsi valoarea lui I_1 pentru care X este maximum, toate celelalte cantități rămânând constante. N'avem de cât să egalăm cu zero derivata membrului d'al doilea în raport cu I_1 , cea ce ne conduce la o ecuațiune de gradul al doilea, de la care însă numai o rădăcină convine cestiunei de față. Afară de aceasta, primul termen al lui X fiind obicinuit mai mare de cât al doilea, este vi-

sibil că X se micșorează când raportul $\frac{I}{I_1}$ se micșorează, adică când cadrul rigid se mărește.

Valoarea lui X crește, după cum se vede, cu N , și în această intervenire a lui N consistă influența principală ce exercită asupra stabilității. Modul de întrebuițare și acțiunea vaporilor N dobândesc valori importante, mai cu seamă în locomotivele cu cilindre exterioare și depinde mai cu seamă de timbrul căldărilor. Însă, tendința generală, de a mări puterea mașinilor precum și *procentul lor*, este de a mări acest timbru; se micșorează în același timp și stabilitatea. Pentru a o păstra bună în locomotivele cu cilindre exterioare, trebuie neapărat să limităm timbrul căldărilor și întrebuițarea înaltelor presiuni nu e realizabilă în practică, din singurul punct de vedere al stabilității (câci alte cuvinte sunt asemenea în favoarea acestei teze) de cât cu locomotive cu cilindre interioare sau mai bine cu locomotive compound, sau încă cu locomotive *cu boghiu*, căci vom vedea mai departe că *boghiile* atenuează și parvin chiar a suprima reacțiunile exercitate pe cale; în aceste din urmă mașini, cilindrul pot fi atunci exterioare.

Prezența lui II , greutatea mașinei, în expresiunea lui X , precum și în cea care dă valoarea ciocnirii în momentul contactului (§ VII), arată cât e de desastroasă mărirea greutății mașinilor cu iuteală mare, acțiunea desorganizatoare exercitată pe cale fiind proporțională cu II .



(Fig. 6)

E de observat că X nu e de cât proiecțiunea orizontală a reacțiunei *buzei* pe șină. O buza cu profil normal presintă de obicei o înclinațiune de $\frac{1}{5}$ în raport cu verticala. E probabil că reacțiunea R a *buzei* pe șină (Fig. 6) se exercită normal suprafețele în contact, de unde rezultă că:

$$R = \frac{X}{\cos i}.$$

și că e o componentă Y , a cărei valoare e:

$$Y = X \operatorname{tg} i = \frac{1}{5} X.$$

Afară de aceasta, pentru ca roata să se poată învîrți, buza frecând pe șini, trebuie să învingă o forță de frecare, $f R$, a cărei componentă verticală e:

$$Y_1 = f R \cos i = f X.$$

Ast-tel contactul *buzei* cu şina produce o reacţiune verticală $Y+Y_1$, ţinând a ridica roata, şi a cărei valoare este :

$$Y+Y_1=X(f+tg i).$$

Valoarea lui X e cu atât mai mare cu cât coeficientul de aderenţă, f , e mai mare şi valoarea lui $Y+Y_1$ creşte când f , coeficient de frecare *al buzei* pe şini, creşte. De obicei cei doi coeficienţi f şi f sunt aceeaşi ; nu e tot aşa când *buzele roţilor sunt unse*, ceea ce se întâmplă une-ori ; f e atunci mult mai mic ca f , şi forţa $Y+Y_1$ este simţitor scădută.

Când valoarea lui $Y+Y_1$, e mai mare ca greutatea roţii şi a încărcării sale (măsurată prin tensiunea arcului), $P+p$, roata începe să se urce pe şină şi poate să deraieze.

Insă trebuie un timp oare-care pentru ca *buza* să vie să se atingă de nivelul superior al şinei, şi deraiere nu are loc în realitate de cât dacă, în timpul acestei durate a ascensiunii *buzei*, avem $Y+Y_1 > P+p$.

Ast-fel, pentru ca deraierea să se poată produce trebuie două condiţiuni principale :

1^o Să fie coincidentă între momentul când *buza* roţii intră în contact cu şina, producând reacţiunea $Y+Y_1$ şi momentul în care încărcarea totală a roţii $P+p$ e mai mică ca $Y+Y_1$;

2^o la inegalitatea $P+p < Y+Y_1$, să subsiste un timp suficient pentru ca *buza* să aibă timp să se urce pe şină.

Această din urmă condiţiune trebuie să se producă cel mai rar, căci $Y+Y_1$ descresce foarte repede şi $P+p$ creşte asemenea foarte repede, cu atât mai repede cu cât, pe măsură ce roata se ridică, arcul se comprimă, şi P creşte din acest singur fapt, independent de acţiunea greutăţii suspendate. Insă ea poate fi înlesnită de cause streine, de exemplu de o denivelare bruscă a căi, căci, când o roată cade, chiar de la o înălţime excesiv de mică, ea încetează de a adera la şină pe o lungime oare-care, cu atât mai apreciabilă cu cât iuţea e mai mare.

Cât despre posibilitatea de a avea $Y+Y_1 > P+p$, ea e sigură, cel puţin pentru un mare număr de tipuri de locomotive, care nu e în intenţiunea noastră de a enumera aci. Cu o bună aderenţă

$f=f=\frac{1}{5}$, valoarea X poate atinge 7.000 la 8.000

kilograme (une-ori mai mult). Insă, încărcarea totală $P+p$ poate, după cum am văzut în memoriul nostru asupra oscilaţiunilor arcurilor, să se reducă la p , greutatea proprie a roţii, variând de la 1.000 la 5.000 kilograme.

Resultă din ceea ce precede că atunci când aderenţa e bună e mai multă tendinţă la deraiere. Această tendinţă este foarte mult micşorată prin *ungerea buzelor*, ceea ce are de efect de a micşora coeficientul f .

Cea ce s'a spus se aplică mai cu seamă la maşinile a căror *cadru* rigid coprinde toate osiile. Când osia d'inainte presintă un joc în raport cu cadrul, modul cum se comportă variază cu natura acestui joc. Vom studia această cestiune în paragraful următor.

X. Influenţa jocurilor osiilor.

De obicei, osiile unei locomotive rămân tot-d'una paralele, sunt însă jocuri cari permit o oare-care deplasare transversală. În maşinile de călători cu două osii *cuplate*, osiile noastre n'au nici un joc ; osiile purtătoare însă au în tot-d'una şi sunt însoţite de obicei, de plane înclinate. În maşinile cu trei osii, toate motoare, osia d'inainte e adese-ori însoţită de plane înclinate. Diferitele jocuri sunt, în resumat, următoarele :

Jocurile *osiilor în cusineţi* tot-deauna foarte slabe, 2 la 3 milimetre, când sunt plane înclinate ; când nu sunt, ele pot atinge 5 la 6 milimetri ;

Jocul planelor înclinate, a căror înclinaţie e de $\frac{1}{10}$ sau de $\frac{1}{15}$. Poate atinge de la 15 la 20 milimetri de fie-care parte şi permite, prin urmare, o deplasare relativă considerabilă a centrului osiei în raport cu axul locomotivei. Suprafeţele *ce să freacă sunt unse* şi vom admite că coeficientul de frecare, acelaşi ca al *cusineţilor pe osii*, e de vr'o $\frac{1}{20}$.

Când cadrul unei locomotive ia o mişcare de rotaţiune împrejurul centrului său de gravitate propriu, se poate întâmpla, dacă o osie are joc, ca cadrul să nu tragă cu sine această osie în mişcarea sa. Aceasta se va întâmpla dacă rezistenţa de învins pentru a deplasa osia e mai mare de cât rezistenţa de învins pentru a deplasa cadrul de osie. Trebuie dar compara aceste două rezistenţe.

Prima are ca valoare, după cum am văzut mai sus, produsul încărcării totale a osiei, în care se cuprinde și greutatea sa proprie, $P + P_2$, prin coeficientul de aderență f , și momentul său minimum în raport cu axul vertical al centrului de gravitate este: $f(P + P_2)d$, d fiind distanța punctului de contact al roței la proiecțiunea centrului de gravitate al locomotivei pe planul căi.

Resistența de învins pentru a face să joace planul înclinat cuprinde forța necesară pentru a ridica cadrul cu o cantitate oarecare și forța de frecare. Fie P'_1, P'_2 încărcările de pe fiecare din planele înclinate. Înclinațiunea acestora fiind presupusă de $\frac{1}{10}$ pentru a face să se urce greutatea $P_1 + P_2$ pe plane, trebuie să exercite orizontal un efort egal cu: $\frac{1}{10} (P'_1 + P'_2)$.

Cât despre forța de frecare, ea e egală cu $f(P'_1 + P'_2)$; f fiind coeficientul de frecare. Resistența totală este dar:

$$\left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2)$$

și momentul său în raport cu axul vertical al centrului de gravitate al locomotivei mai puțin osia d'inainte, situată la distanța l_1 este

$$l_1 \left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2).$$

Aceasta nu este tot. Dacă cadrul nu trage cu sine osia în sensul normal la cale, dar tot modifică pozițiunea sa unghiulară, pentru că toate osiile rămân mereu paralele, ceea ce produce o deplasare a roților în sensul longitudinal și, prin urmare, o alunecare, dar această deplasare e de direcțiune opusă cu cea care corespunde la rostogolirea perfectă, sau dacă fiind de același sens nu i este riguros egală. De altmintealea, nu se poate proceda la această comparațiune de cât, *a posteriori*, făcând construcțiunea lui η . De obicei e o alunecare producând o forță opusă mișcării, care se adaugă la rezistența proprie a planului înclinat. Această forță, îndreptată după sine are ca valoare: $f(P_1 + P_2)$ și ca moment: $f(P_1 + P_2)e$.

Prin urmare, funcționarea planului înclinat produce un moment resistant total M_1 :

$$M_1 = \left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2) + f(P_1 + P_2)e.$$

Acest moment poate fi mai mare sau mai mic de cât momentul $f(P_1 + P_2)d_1$, maximum momen-

tul M al forțelor de frecare ale roților pe șine. De obicei, nu diferă mult, și două cazuri se pot prezenta atunci.

Primul caz.—Să presupunem întâi că, plecând de la pozițiunea $\theta = 0$, axul mașinei înclinându-se către interiorul căii, planul înclinat nu funcționează rezistența sa fiind mai mare ca frecarea roților. Mișcarea de rotațiune se efectuează, după cazul general tratat mai sus, până ce se produce contactul buzei roței d'inainte cu șina opusă. La acest moment, osia d'inainte se oprește brusc în mișcarea sa, însă mișcarea laterală a locomotivei continuă în același sens, pentru că planul înclinat începe a funcționa și, pentru a o determina, n'avem de cât să o substituim, în ecuațiune generală, momentului M_1 , momentului M'_1 .

Este continuitate de mișcare și ciocnirea osiei d'inainte pe șină este relativ slabă, pentru că nu depinde de cât de masă acestei osii. Reacțiunea buzei pe șină este de altmintealea egală cu:

$$\left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2).$$

Mișcarea ulterioară, care se face împrejurul unui nou centru de gravitate și depinde d'un nou moment de inerție, cari și unul și altul diferă puțin de primele, prezintă circumstanțe diferite după tipul locomotivei.

Dacă planul înclinat joacă până la limita jocului său, înainte ca roata celei d'a doua osii să fi venit în contact cu șina, mișcarea continuă ca și cum prima osie ar face parte din cadru rigid, și reintrăm absolut în cazul tritat în paragrafele precedente. Se poate dice că atunci planul înclinat nu 'și îndeplinește rolul.

De obicei însă nu e așa, dacă planul înclinat are o pantă și o deplasare convenabilă.

În acest cas, *buză* roței celei d'a doua osii C presupuse înainte de centrul de gravitate, vine în contact cu șina înainte ca planul înclinat să 'și fi sfârșit jocul și din faptul acestui contact, mișcarea se află resturnată. Circumstanțele ce se produc atunci, în ceea ce privește a doua osie, sunt cu totul analoage cu acelea deja studiate pentru prima osie. Însă reacțiunea X asupra șinei e cu mult mai mică de când contactul se face numai prin *buzele* roților d'inainte, pentru că reacțiunea planului înclinat vine în deducțiune de forțele de frecare F .

În fine, se poate întâmpla ca mișcarea de rotațiune se schimbe natural sensul înainte ce planul inclinat să 'și fi sîrșit jocul și fără ca să fie contact între *buzele* celei d'a doua osii cu șinele. În acest cas, nu sunt nici ciocniri pe șine, nici reacțiuni, dacă nu acelea, tot-d'a-una destul de slabe, provenind de la planele înclinate, și exercitându-se între *buzele* d'înainte și șine. Ne aflăm atunci în cele mai bune condițiuni posibile de stabilitate. Acest cas se prezintă în unele mașini *cu boghiu*; 'l vom studia mai departe.

Al doilea cas. — Presupunem cum-că, plecând de la pozițiunea $\theta = 0$, planul inclinat funcționează. Mișcarea se va studia; ca în cazul general, introducând momentul M_1 în locul momentului M . Osia d'înainte nu va începe a fi antrenată în mișcarea cadrului de cât când jocul planului inclinat va fi isprăvit, și mișcarea continuă apoi ca și cum osia d'înainte ar fi coprinsă în cadrul rigid. Jocul produs de planul inclinat nu prezintă dar atunci nici o eficacitate din punctul de vedere al *mișcării de lacet* și a reacțiunilor pe cale cari rezultă.

În această a doua ipotesă reintră cazul mașinilor neînsoțite de plane înclinate, însă în care o deplasare oare-care a osiei d'înainte în raport cu cadrul este permisă de un joc între *osii și cusineți*. Atunci, în adevăr, rezistența de învins pentru a deplasa cadrul pe osie este tot-d'a-una mai mică de cât forța provenind din frecarea roților pe șine. Acest sistem de joc, poate fi suficient pentru circulară în curbe, nu prezintă nici un fel de eficacitate din punctul de vedere al *mișcării de lacet*; e, din contră, mai curând vătămător, pentru că deviațiunea θ a mașinei ia mai multă amplitudine.

În resumat, studiul *mișcării de lacet*, ținând seamă de jocul planelor înclinate și de cele-l'alte jocuri, dacă există vr'unele cari să aibă o valoare apreciabilă, nu cere alte proceduri de cât acelea pe cari le am arătat deja.

XI. Mașini cu osii convergente sau cu boghii

Pentru a înlesni înscrierea locomotivelor în curbe, s'a căutat de mult d'a se da osiilor purtătoare niște aparate care să le permită de a lua o pozițiune radială și, prin urmare, de a înceta de a

fi paralele cu osiile motoare. Boghiile cu două osii sunt asemenea destinate a îndeplini acest scop, însă acestea mai prezintă și alte avantagii.

Se supun mai bine osiile rigide la deformările căi, micșorează oscilațiunile cadrului pe arcuri, în fine și mai cu seamă, după cum vom demonstra mai departe, micșorează și suprimă chiar reacțiunile ce suferă calea din partea mașinilor în urma mișcării lor de lacet.

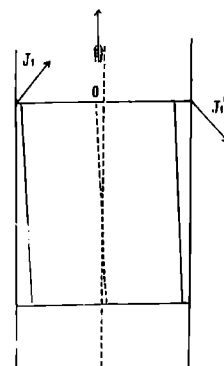
Ne vom ocupa mai cu seamă de *boghii*, considerând osiile convergente unice ca niște cazuri particulare ale *boghiilor*.

Boghiul este un sistem articulat împrejurul unui ax central. Mai multe tipuri de *boghiu* sunt în us. În toate *boghiul* poate lua o mișcare de rotațiune împrejurul axului; în unele, precum *boghiile* americane, acelea ale companiei de Lyon și de Vest, axul și, prin urmare, cadrul mașinei mai pot și să se deplaseze transversal în raport cu *boghiul*. În toate casurile, axul longitudinal al *boghiului* este tot-d'a-una readus pe axul mașinei prin niște *dispositive de rapel* fie longitudinale, fie laterale.

Mobilitatea relativă a *boghiului* este, în adevăr, un lucru foarte prețios, însă trebuie să ne ferim de a exagera, pentru că tendința la încălzirea *osiilor* și a celor-l'alte părți în contact este mărită.

Vom studia mișcarea de lacet a mașinilor cu *boghii* și, mai întâi, forțele de frecare ce se desvoltă la contactul roților cu șinele.

După cum s'a văzut mai sus, când considerăm o osie O , cea d'înainte de exemplu, a unei mașini cu cadru rigid (fig. 7), această osie e solici-tată de niște forțe de frecare J_1, J' , cari, dacă osia d acum presupusă mobilă împrejurul centru-



(Fig. 7)

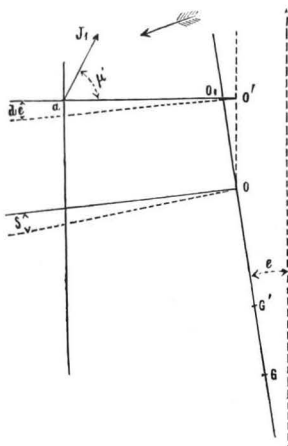
lui sau O , dau un oare-care moment de rotațiune, M_1 , care tinde a face osia să se învîrtească împrejurul lui O . Când această rotațiune poate avea loc într'adevăr, e în tot-d'a-una un *dispositiv de rapel* care o contrariază și care dă un moment de rotațiune L_1 opus lui M_1 . Cât timp $M_1 > L_1$ deviațiunea crește, și osia ajunge ast-fel la o pozițiune unghiulară pentru care avem: $M_1 = L_1$.

Momentul L_1 poate fi constant sau variabil, după

natura dispozitivului. Obicinuît L_1 creşte cu deviaţiunea osiei.

E vorba de altă parte, de a şti dacă M'_1 creşte sau descreşte cu această deviaţiune; trebuie dar studiat cari sunt atunci forţele de frecare.

Să considerăm (fig. 8) o osie O care face cu o paralelă la celelalte osii un unghi δ . Dacă



(Fig. 8)

această osie ar fi singură şi s'ar rostogoli perfect, ar înainta normal la ea însăşi, şi centrul său O ar veni în O' , pe când s'ar întoarce cu un unghi $d\theta_1$, din cauza coincidenţei bandagelor. Însă, baza rigidă a sistemului de osii ale maşinei sileşte centrul de gravitate G a se deplasa după axa GO a locomotivei, a cărei poziţiune unghiulară o presupunem mai întâi că nu se schimbă. Trebuie dar ca centrul O' al osiei, punct supus a rămâne pe axa maşinei, să se deplaseze transversal cu o cantitate $O \cdot O_1$ care e egală cu drumul parcurs Vdt multiplicat prin unghiul δ . Există dar o primă alunecare transversală: $V\delta dt$.

Dacă, în timpul mişcărei, unghiul δ variază cu $d\delta$, alunecarea longitudinală datorită absenţei de rostogolire perfectă nu mai e $ed\theta_1$, ca şi când osia şi păstrează paralelismul cu celelalte, ea este: $e(d\theta_1 - d\delta)$.

În fine, componentele alunecărei elementare, admitând că unghiul variază la rîndul său cu $d\theta$, au ca valoare totală:

$$\begin{aligned} \text{longitudinal} & \dots \dots \dots e(d\theta + d\theta_1 - d\delta), \\ \text{transversal} & \dots \dots \dots l e\theta + V\delta dt, \end{aligned}$$

şi tangenta unghiului μ' ce face forţa de frecare cu direcţiunea osiei are ca valoare:

$$\operatorname{tg} \mu' = \frac{e(d\theta + d\theta_1 - d\delta)}{l d\theta + V\delta dt}.$$

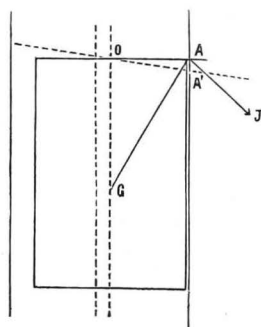
Sensul unghiului δ este determinat de direcţiunea ce ar avea forţa J în cazul unei osii paralele.

Dacă unghiul θ creşte către stînga (Fig. 8), se vede, după expresiunea lui $\operatorname{tg} \mu'$, ca unghiul μ' e mai mic ca unghiul μ , pe care l'am găsit când osia rămâne paralelă; deci momentul M_1 în raport cu centrul de gravitate creşte în genere cu δ , şi momentul M'_1 în raport cu centrul osiei descreşte când δ creşte.

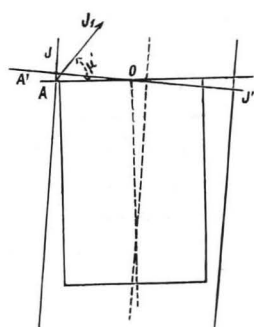
Cari sunt acum variaţiunile acestor momente când θ variază?

Să plecăm de la poziţiunea maşinei $\theta=0$ pe dreaptă (Fig. 9), şi să presupunem că la plecare viteza $\frac{d\theta}{dt}$ ar avea o valoare notabilă. Forţa de frecare J este atunci perpendiculară la GA , şi dă un moment M'_1 în raport cu O , aducînd osia într-o poziţiune unghiulară OA' .

Apoi centrul O se apropie de axul căi, pe când θ rămâne construit; forţa J schimbă sensul şi dă un moment tinzînd a redresa osia.



(Fig. 9)



(Fig. 10)

Când O e de cea-laltă parte a axului căi, θ rămânînd tot constant, variaţiunea $d\theta_1$ a schimbat sensul şi creşte în valoare absolută. Dacă osia ar fi rămas paralelă, aşi avea nisce forţe J, J' , îndreptate după şină, care ar tinde a face să se învîrtească osia împrejurul lui O ast-fel ca s'o aducă normal la cale. Aceasta este dar deviaţiunea ce ia în realitate osia. Atunci forţa de frecare ia direcţiunea J , (Fig. 10), şi unghiul μ este dat de relaţiunea:

$$\operatorname{tg} \mu' = \frac{e d\theta_1}{V\delta dt}.$$

Se poate găsi unghiul δ dacă cunoaştem rezistenţa ce opune la deplasare dispozitivul de rapel.

E d'un mare interes ca osia să fie normală la cale în momentul când buza roţei vine în contact

cu şina. Dacă aceasta are loc la δ e atunci egal cu θ , şi avem :

$$\operatorname{tg} \mu' = \frac{e}{V\dot{\theta}} I \frac{d\theta_1}{dt}.$$

Însă valoarea $I \frac{d\theta_1}{dt}$ este cunoscută în momentul contactului; ea e egală cu $I \frac{\omega \gamma}{e} \varepsilon$. Avem în fine:

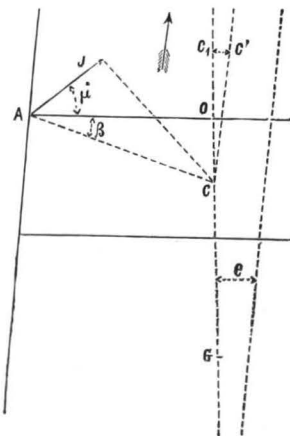
$$\operatorname{tg} \mu' = \frac{\omega \gamma \varepsilon}{V\dot{\theta}}.$$

Momentul de rotaţiune, $M'_1 = f P e \sin \gamma'$, în raport cu centrul O, e dar cunoscut dacă avem o valoare apropiată a lui θ , şi nu trebuie ca *dispositivul de rapel* să dea un moment mai mare ca M_1 , căci atunci n'am putea avea egalitatea $\delta = \gamma$, adică osia normală la momentul contactului.

Utilitatea acestei condiţiuni într'un mod clar dacă considerăm un *boghiu*. Într'adevăr, când *buzele* vin în contact cu şinele, se produce obicinuît ciocniri şi reacţiuni. Dacă în momentul acestui contact, axul *boghiului* paralel la osii este normal la şină, ciocniri şi reacţiuni se împart între cele două roţi de o aceeaşi parte, pentru că *buzele* lor ajung în acelaşi timp la contact.

Să examinăm acum cari sunt forţele de frecare în cazul unui *boghiu*.

În raport cu *acul* va trebui să luăm momentul acestor forţe pentru a cunoaşte deviaţiunea ce iau osiile *boghiului* începând de la poziţiunea paralelă la cele-lalte osii ale maşinei.



(Fig. 11)

Boghiul presupus singur ar tinde, ca o osie singură, a se deplasa normal, și *acul* C ar veni în C' (Fig. 11). Însă legătura invariabilă a *acului* cu mașina readuce acest *ac* pe axul GC. Este dar o alunecare transversală $V\dot{\delta} dt$ și o alunecare longitudinală e $(d\theta_1 - d\delta)$, cari trebuie să fie respectiv adăugate la alunecările $1 d\theta$ și $e d\theta$ datorite deplasării axului mașinei.

Concluziunile relative la forțe sunt dar exact aceleași ca și când avem o singură osie radială.

Dacă numim β'_1 ughiul OAC, și d' distanța AC, momentul forței J în raport cu C este:

$$f P d' \sin (\beta'_1 + \mu').$$

În definitiv, putem trage din ceea ce precede concluziunile următoare, relative la mișcarea *de lacet* a unei mașini cu *boghiu*.

Mobilitatea *boghiului* permițând de a da mașinilor o *bază* mai mare, momentul resistent, ΣM , și momentul de inerție se află mărite. Prin urmare, amplitudinea *sovăirei* trebuie să fie mai mică (θ mai mic) și când ajungem la contactul *buzelor* cu șinele, contact produs de iuțea laterală $V\dot{\theta}$, asemenea mai mici, ceea ce mărește pasul oscilațiilor, cele două roți de o aceeași parte a *boghiului* ating în același timp, sau aproape. Ciocnirea este, afară de aceasta, limitată la oprirea *boghiului* însuși, dacă cadrul se poate deplasa pe *boghiu*, cu ajutorul planelor înclinate sau a unor aparate oarecari. Rezistența, datorită de exemplu unui plan înclinat așezat la ax , se exercită, de altminterlea, la o distanță destul de mare de centrul de gravitate, de unde rezultă că momentul resistent e foarte mare. Rotațiunea schimbă, sensul în cele mai multe cazuri, într'un mod natural înainte ca jocul să se fi sfârșit și, centrul de gravitate, aflându-se tot-d'a-una înaintea osiilor motoare cu *cadru rigid* nu există nici ciocnirile, nici reacțiunile pe cale, cari în locomotivele fără *boghiu*, opresc brusc deplasarea laterală.

Mașina cu *boghiu*, rațional construită, trebuie să fie nevătmătoare pentru cale.

(Va urma)

REZISTENȚA LA TRACȚIUNE

a trenurilor de călători rapide, în aliniament.

Primele experiențe în această direcțiune datează din 1882 și au fost făcute de D. de Laboriette la drumul de fer de Nord, pentru a determina coeficienții de tracțiune aplicabili trenurilor de marfă a acestei companii.

Trenurile de încercare, de 400 până la 600 tone, să compuneau din vagoane, încărcate fie-care cu câte 10000 kgr. cărbuni, osiile erau unse cu unt-de-lemn.

Rezistența medie, pe tonă de tren remorcat, care au fost observate cu ajutorul metodei dinamometrice, în palier și aliniament, pentru viteze cuprinse între 25 și 55 km. pe oră, sunt reprezentate grafic de curba *ab* (Pl. 1) obținută luând vitezele *V* ca obscisă și rezistențele *R*, ca ordinate. Forma este aproape o parabolă cu ecuația:

$$(1) R = 1.46 + 0.008 V^2$$

D. de Laboriette a înlocuit această formulă prin următoarea:

$$(2) R = 0.07 V$$

Care este mai simplă și care duce, după cum arată tabloul comparativ alăturat, la rezultate foarte apropiate de acele obținute de observația directă, dar numai în limitele vitezelor observate.

VITESE IN KIL. pe oră	REZISTENȚE PE TONĂ	
	observate	calculate prin formula (2)
25	1.90	1.75
35	2.40	2.45
45	3.10	3.15
55	3.90	3.85

Formula (2) este deci foarte suficientă în practică.

Trebuia deci să se verifice dacă această lege să putea aplica și la vitezele mai mari de 55 km. ale trenurilor de călători.

Coeficienții de rezistența dați de vechele formule ale lui W. Harding, Vuillemin, Guéhard și Dieu-donné etc., sunt astăzi prea mari. Îmbunătățirile introduse în construcțiunea materialului rulant și în ungerea osiilor, creșterea greutatei vehiculelor, întărirea căilor și creșterea lungimei șinelor, având

de rezultat de a le reduce flexiunea sub încărcări, sunt atâtea cauze de micșorare a rezistențelor specifice.

Drumul de fer de nord era foarte în stare de a aduce acestui studiu un concurs folositor, mai întâiu din cauza vitezelor care sunt foarte mari pe rețeaua sa în serviciu curent, și afară de aceasta, pentru că viteza maximă autorizată de control, pentru circulația trenurilor pe căi, este superioară celei admise pe restul liniilor franceze. Ea este de 120 km. viteza de care trenurile rapide să apropie pe pantele lungi.

Determinarea coeficienților de rezistență a trenurilor de călători a fost făcută, ca și în experiențele D. de Laboriette, relative la materialul pentru mărfuri, cu ajutorul unui vagon dinamometru, care permitea a înscri în fie-care minut efectul de tracțiune, la cârligul tenderului, precum și viteza în fie-care punct al liniei.

a) Rezistența vehiculelor ordinare, cu 2 osii.

Observațiunile să aplică la o perioadă de mai bine de patru ani (de la 1801 la sfârșitul lui 1895).

Ele au fost făcute asupra unui mare număr de trenuri, fie speciale, fie regulate, remorcate de locomotive compund din seria 2.121 — 2.157. Nomenclatura acestor trenuri este cuprinsă în tabloul de pe planșa 1.

Însă greutatea erau cuprinse între 120 și 210 tone (fără locomotivă și tender), cu o medie de 160 tone, ceea ce represintă 15 vagoane cu două osii.

Încercările au avut loc în toate anotimpurile, pentru a se găsi în toate condițiunile serviciului curent; rezistențele obținute se pot deci raporta la condițiuni atmosferice medii și la o stare ordinară a căii.

Nu s'au considerat de cât eforturile de tracțiune observate în *aliniament*, pe un profil uniform, și cu *viteze aproape constatate*, pentru a îndepărta ori ce cauză de nesiguranță provenind din corecțiunile ce ar fi cerut influența curbelor și accelerațiunei.

Se vor examina succesiv rezistențele: 1^o în palier 2^o în pantă.

1^o *Rezistența în palier.* Observațiunile făcute cu viteze mai mici de 60 km. și acele care sunt relative la viteze cuprinse între 115 și 120 km. pe oră, n'au fost destul de numeroase pentru a fi cuprinse în formulele următoare, care n'au fost stabilite de cât *între limitele de 60 și 115 km.*

Observațiunile graficelor dinamometrice au permis determinarea *directă*, între 60 și 100 km., a rezistențelor *în palier*, fără a face prin urmare corecțiunea relativă la gravitate.

Luând vitezele ca abscise și rezistențele pe tonă de teren remarcat ca ordinate, se obține o curbă medie ed (Pl. 1) a cărei aspect este acel al unei parabole cu ecuațiune.

$$(3) R = 1,6 + 0,023 V + 0,00046 V^2$$

Constanta 1.6 kgr. ar reprezenta deosebite rezistențe fixe, proprii vehiculelor, datorite frecărilor osiilor, rostogolirei bandagelor și loviturilor, fie periodice, fie accidentale, a roților pe șini. Să știe că aceste lovituri au ca rezultat, din punctul de vedere mecanic, o oare-care pierdere de forță vie și, din punctul de vedere acustic, producerea, în sistemul roților și în cale, de vibrațiuni sonore, a căror desime și amplitudine au drept caracteristică «înălțimea» și «intensitatea» sgomotului rezultat.

Frecarea osiilor constituie elementul cel mai important al rezistențelor fixe, dacă să presupune neapărat că bandagele și calea sunt în bună stare.

Influența vitesei asupra rezistenței intervine în cei doi de pe urmă termeni a relațiunei (3). R crește răpede cu V, 1^o din cauza acțiunei aerului asupra vehiculelor; acesta e factorul preponderent al rezistenței, cu vitezele mari; el are ca rezultat introducerea în formulă, a unui termen de gradul al doilea.

2^o Mișcări de șovăire (lacet) pe care reacțiunile laterale ale căi o imprimă vagoanelor, și a cărei mărime se schimbă cu modificările efortului de tracțiune, după profil și prin urmare după viteză; termenul de gradul întâiu cuprinde mai cu seamă acest element.

Nu s'a făcut să intervină, în stabilirea formulei (3) «compozițiunea» trenului, adică numărul, chipul de grupare și greutatea totală a vehiculelor. Totuși, pentru greutatea egală remarcată, rezistența specifică să micșorează puțin când numărul va-

goanelor crește; pe lângă aceasta, dacă vagoanele au un gabarit transversal de aceeași formă și de aceeași dimensiuni, valoarea lui R pe tonă, este mai mică de cât dacă vagoanele sunt foarte neasemenea și grupate într'un chip oare-care. Aceste diferite considerațiuni au însemnătatea lor dacă e vorba de trenuri de marfă, dar pentru trenurile expres de călători, în care toate vagoanele au aproape același gabarit, și în care numărul vehiculelor de un anume tip este aproape constant, pentru o greutate totală determinată, influința compozițiunei trenului, asupra rezistenței pe tonă este negligeabilă. De altmintrelea nici nu există formule care să țină socoteală de aceasta, și experiențele făcute în 1880 asupra trenurilor de călători, la drumul de fer de Est, au arătat că făcând să varieze greutatea remorcată, adică elementul principal al «compoziției» trenului, rezistența pe tonă nu suferea de cât modificări prea mici pentru a justifica, din punctul de vedere al aplicațiunilor, introducerea greutății trenului ca variabilă, în noile formule întrebuițate de această companie.

Ecuațiunea (3) poate să fie, din punctul de vedere practic, transformată și înlocuită mai simplu prin următoarea:

$$(4) R = 1.6 + 0.46 V \cdot \left(\frac{V + 50}{1000} \right)$$

care îi este echivalentă.

Comparațiunea formulelor (1) și (3), făcută în limite care să nu fie prea depărtate de acele în care ele sunt aplicabile, arată, ea pentru viteze egale, rezistența pe tonă este mai puțin mare pentru trenurile de marfă de cât pentru acele de călători, compuse din vehicule ordinare cu două osii. Diferințele sunt cuprinse în alăturatul tablou:

V I T E S E	REZISTENȚA PE TONĂ	
	Trenuri de marfă	Trenuri de călători
Km.	Kgr.	Kgr.
foarte mică	1.45	1.60
45	3.07	3.57
50	3.45	3.85
55	3.87	4.25
60	4.33	4.63

Această anomalie aparentă, care a fost relatată de mai mulți autori în studiile lor dinamometrice, și mai cu seamă de Harding, Vullemin, Guébhard,

Dieudonné și Desdouts, se explică prin cuvintele următoare :

În primul loc, trebuie observat ca osiile vagoanelor au dimensiuni mai mici de cât acele ale vagoanelor de călători.

Diametrul lor este în general, la Nord de $85^m/m$ pentru vehiculele de mărfuri, și 100 până la $110^m/m$ pentru cele de călători. În cât cu același diametru de roți, $950^m/m$ aproape la contactul cu șinile, raportul $\frac{r}{R}$ a razei osiei la cea a roței trece de la 0.089 la 0.115, cea ce mărește în aceeași proporție efortul necesar pentru a învinge frecarea osiilor, în trenurile de călători.

În al doilea loc, e necesar a remarca că trenurile de marfă aveau, în încercările D-1 de Laboriette, o lungime cel puțin doită de cea a trenurilor de călători din recente experiențe și că afară de asta ele erau constituite din vagoane-lăzi, toate asemenea, asupra cărora acțiunea aerului este mai puțin importantă de cât asupra vagoanelor acoperite.

Pentru aceste diferite cuvinte, rezistența specifică a trebuit să fie cu viteze egale, puțin mai mică în cazul trenurilor de marfă.

²⁰. *Rezistența în pante.* Rezistenței R în palier, trebuie să adăugăm algebricește, pe declivități, cea datorită gravitației și care este egală cu compozanta greutății, paralelă cu înclinarea căiei. Valoarea acestei compozate este sensibil egală cu declivitatea i în milimetri pe metru (¹), în cât rezistența *teoretică* $R' = R + i$; i fiind pozitiv pentru o rampă și negativ pentru o pantă.

Observațiunea directă arată că în rampă, rezistența totală *adevărată* R' este tot-deauna inferioară celeia care ar fi dată prin formula precedentă, pe când în pantă, ea îi este tot-deauna superioară.

Acest fapt fusese deja semnalat, mai cu seamă de D. Couche, în urma experiențelor dinamometrice făcute în 1860 de compania P. L. M.

¹) Riguros, dacă φ reprezintă unghiul pe care îl face axul căii, cu un plan orizontal, compozanta q , pe tonă de tren, este $q = 1000k \times \sin \varphi = 1000k \times \frac{\text{tg } \varphi}{\sqrt{1 + \text{tg}^2 \varphi}}$ și fiind-că $\text{tg } \varphi = \frac{i}{1000}$

$$\text{rezultă } q = \frac{i}{\sqrt{1 + \frac{i^2}{10^6}}}$$

$\frac{i^2}{10^6}$ fiind tot-d'a-una neglijabil față cu unitatea, avem $q = i$

Nu se poate explica aceasta de cât presupunând că gravitatea nu intră în rezistența totală cu valoarea integrală care rezultă din profil. Trebuie să se admită deci că micșorarea rezistenței, deducând că partea aferentă gravitației, constatată, pentru *viteze egale*, când se trece de la o pantă la un palier sau de la un palier la o rampă provine din condițiunile deosebite în care să exercită tracțiunea, după natara profilului. Pe pante, există o micșorare a efortului de tracțiune; lanțurile sunt mai puțin întinse de cât pe rampe și vehiculele mergând mai independent, buzele unui mai mare număr de roți pot veni să frece șinile, ceea ce mărește rezistența.

Observațiunile au făcut să se afecteze termenul i cu un coeficient inferior unității, care ține socoteală de această influență a șevăirei (lacet) și de loviturii; acest coeficient este, în număr rotund 0,9, în limitele de declivitate 5 și $+5^m/m$; R' va fi deci reprezentat în realitate prin formula :

$$R' = R + 0.9 i$$

R' este rezistența pe tona remorcată, în aliniament, pe un profil oare-care; R , rezistența în palier, cu aceeași viteză; i înclinarea în milimetri pe metru; ea este ≤ 0 , după cum avem, vâmpă, palier sau pantă. Invers, pentru a readuce în palier rezistența R' , observată pe o declivitate, se va recurge la egalitatea $R = R' - 0.9 i$ dedusă din precedentă, și în care se va da lui i aceeași interpretare de semn.

b) Rezistența vehiculelor cu bogii

Pentru a compara rezistența specifică a vagoanelor cu bogii cu patru osii, cu cea a vehiculelor ordinare cu două osii de pe drumul de fer de Nord, D. du Bosquet, face să se întreprindă o serie de eaperiinte dinamometrice, în Iunie 1895, cu materialul companiei internaționale de vagoane de dormit.

Trenurile de încercare au avut loc, la ducere și întoarcere, pe liniile de la Paris la Aulnoye, la Laon, la Calais, la Lille și la Trepport.

Ele erau formate din vagoane de dormit de 30 tone, greutatea era de 206 tone (fără locomotivă și tender), afară de un singur cas când ea era de 175 tone. Nu s'a ținut seamă de cât de eforturile de tracțiune observate în aliniament, pe un profil uniform și cu o viteză constantă.

Resultatele observațiilor, făcute util între viteze de 60 și 115 km. pe oră, au fost traduse grafic prin curba reprezentativă *ef* (Pl. I) care poate fi considerată ca o parabolă; vitezele au fost luate ca abscise și rezistențele ca ordinate.

Ecuatiunea acestei curbe, pusă din punctul de vedere al aplicațiunii practice sub o formă analoagă celei din formula (4) este :

$$(5) R = 1,6 + 0,45 + V \left(\frac{V+10}{1000} \right)$$

Tabloul următor dă, pentru diferite viteze rezistența în palier a materialului ordinar și a materialului cu bogii.

VITEZA IN KILOM. pe oră	REZISTENȚA PE TONA		DIFERINȚE in favoarea materialului cu bogii
	a materialului ordinar R_1	a materialului cu bogii R_2	
km.	kg.	kg.	kg.
foarte mică	1.6	1.6	0
60	4.64	3.52	1.11
70	5.46	4.15	1.29
80	6.38	4.88	1.48
90	7.40	5.70	1.68
100	8.50	6.62	1.86
110	9.70	7.62	2.05
115	10.33	8.16	2.14

Examenul cifrelor precedente, precum și a diagramelor comparative din planșa I, arată că avantajul materialului cu bogii este nul sau neglijabil pentru vitezele mici, căci rezistența proprie a vehiculelor, datorită mai cu seamă frecării osiilor, are sensibil aceeași valoare în amândouă cazurile, din cauza egalității raporturilor diametrului osiilor la acel al roților. Deosebirea între R_1 și R_2 crește cu vitesa; ast-fel la 60 km. el este de 1,11 kg. și la 115 km. el atinge 2,14 kg. Causa principală a acestei superiorități a materialului cu bogii, pentru vitezele mari, stă mai cu seamă în micșorarea numărului intervalelor care există între vagoane, în cât influența aerului asupra trenului întreg este mult mai redusă. Trebuie să se observe asemenea că baza vagoanelor fiind mai largă, mișcarea de șovăire lacet are o amplitudine mai mică și rulagiul se face mai liniștit de cât cu vagoanele ordinare.

Să vede după tabloul precedent, că raportul R_2 la R_1 variază de la 0.76 la 0.79 între vitezele de

60 și 115 km pe oră. Micșorarea rezistenței specifice redusă la palier, dată de vagoanele cu bogii, este deci cel puțin de 20%.

În darea de seamă asupra încercărilor dinamometrice de acelaș fel, făcute la drumul de fer al Statului, D. Desdouts socotesce 25 sau 30% din câștigul procurat de materialul cu bogii. Aceste rezultate sunt destul de concordante, și mica deosebire ce o presintă poate să fie atribuită condițiilor diferite de experiența mai cu seamă din punctul de vedere al greutateților remorcate și tipului vagoanelor.

Pe rampe raportul $\frac{R_2}{R_1}$ de și puțin mai mare de cât în palier, rămâne totuși destul de diferit de unitate. Ast-fel pe o rampă de 5‰, declivitate care se întâlnește ades pe liniile principale ale rețelei Nordului, rezistențele pe tonă de tren, pentru vitesa de 80 km pe oră, ar fi respectiv de :

$$4.88 + 0.9 + 5 = 9.78 \text{ kg. pentru vagoanele cu bogii și de : } 6.38 + 0.9 + 5 = 10.28 \text{ kg. pentru materialul ordinar.}$$

Raportul acestor două cantități este de 0.86; micșorarea rezistenței procurate de materialul cu bogii ar da deci posibilitatea de a remarca pe liniile principale ale companiei de Nord, cu o locomotivă dezvoltând un efort de tracțiune determinat, o greutate superioară cu 14% celei care ar fi constituită cu vagoane obișnuite cu 2 osii.

În urma încercărilor comparative de tracțiune, efectuate la compania de Nord, în Iunie 1895 și menționată mai sus, Comitetul Direcțiunii, decise de a face să se construiască 9 vagoane cu bogii de tipul american, dar mai puțin lungi și mai puțin grele, permițând de a constitui un tren rapid de experiențe, care va fi pus la dispoziția călătorilor și care va circula pe diferitele linii ale companiei. El coprinde trei vagoane dn I-a, două de a II-a, și mixte de I-a și a II-a clasă și două furgoane.

Fie-care vagon, de 28 tone aproape, este cu coridor lateral, cu platforme cu totul închise la extremități, ceea ce va permite circulația, pe paserele acoperite, de la un cap la altul al trenului.

Concluziune

Experiențele dinamometrice recente, făcute cu viteze mari la Compania de Nord, cu trenurile de călători, au arătat că rezistența R , pe tonă remor-

cată, poate să fie reprezentată, în funcție de viteza V , în km. pe oră, prin formulele următoare :

$$R = 1.6 + 0.46 V \left(\frac{V + 50}{1000} \right)$$

pentru vagoanele obișnuite cu 2 osii ale Companiei de Nord.

$$R = 1.6 + 0.456 V \left(\frac{V + 10}{1000} \right)$$

pentru vehicule cu bogii de tipul companiei vagoanelor de dormit.

Ele sunt aplicabile *în palior și aliniament, între limitele de vitesă de 60 și 115 km. pe oră.*

Comparațiunea acestor două formule conduce la o economie de cel puțin 20% în favoarea materialului cu bogii. Pe rampe, acest avantaj devine puțin mai mic, din cauza factorului constant al gravitației.

Cât despre rezistența specifică R' , pe declivități, ea se deduce din relațiunea următoare :

$$R' = R + 0.9 i$$

în care R este rezistența corespunzătoare în palier, la aceeași vitesă și i , înclinarea căii în milimetri pe metru i este pozitiv, nul sau negativ, după cum avem o rampă, un palier sau o pantă.

DRUMURI DE FER DE INTERES LOCAL

Legea din 11 Iunie 1880 relativă la drumurile de fer de interes local și la tramvaiuri

Senatul și Camera deputaților au adoptat, Președintele Republicii promulgează legea a cărei conținut urmează :

CAP. ÎNȚĂU

Drumuri de fer de interes local

Art. 1. Stabilirea drumurilor de fer de interes local de către departamente sau comune, cu sau fără concursul proprietarilor interesați, este supusă la următoarele dispozițiuni.

Art. 2. Dacă este vorba de a se stabili drumuri de fer de către un departament, pe teritoriul uneia sau a mai multor comune, consiliul general hotărăște, după instrucțiunea prealabilă făcută de prefect și după anchetă, modul și condițiunile construcțiunii lor, precum și tracatele și dispozițiunile necesare pentru a asigura exploatarea, conformându-se clauzelor și condițiunilor din caetul de sarcini tip aprobat de Consiliul de Stat, afară de modificările care ar fi aduse de convențiunea și legea de aprobare.

Dacă linia trebuie să se întindă prin mai multe departamente, atunci vor avea loc aplicarea articolelor 89 și 90 din legea din 10 August 1871.

Dacă este vorba de a se stabili drumuri de fer de interes local de către o comună pe teritoriul său, atribuțiunile încredințate Consiliului general prin paragraful 1-*iu* al acestui articol vor fi exercitate de Consiliul municipal în aceleași condițiuni și fără să fie nevoie de aprobarea prefectului.

Drumurile de fer de interes local departamentale sau comunale ast-fel hotărâte, sunt supuse la examenul Consiliului general a podurilor și șoselelor Consiliului de Stat. Dacă proiectul a fost hotărât de un Consiliul municipal, este întovărășit de avizul Consiliului general.

Utilitatea publică este declarată și executarea este autorizată prin o lege.

Art. 3. După ce s'a obținut autorizațiua, dacă este vorba de un drum de fer concedat de Consiliul general, prefectul după ce a luat avizul inginerului șef al departamentului, supune proiectele de execuție Consiliului general care hotărăște definitiv.

Totuși în cele 2 luni care urmează după deliberare, Ministrul lucrărilor publice poate, după propunerea prefectului și după ce a luat avizul Consiliului general a podurilor și șoselelor, so convoace Consiliul general al departamentului spre a delibera din nou asupra proiectelor despre care s'a vorbit.

Dacă linia trebuie să se întindă pe mai multe departamente și dacă Consiliile generale sunt în dezacord, atunci ministrul hotărăște.

Dacă e vorba de un drum concedat de un Consiliu municipal, atribuțiunile exercitate de Consiliul general, în termenii paragrafului 1-*iu* din acest articol, aparține consiliului municipal, a cărei deliberare e supusă la aprobarea prefectului.

Dacă un drum de fer de interes local trebuie să imprumute solul unei căi publice, proiectele de execuție sunt precedate de ancheta prevăzută prin art. 29 a prezentei legi.

În acest caz sunt de asemenea aplicabile articole 34, 35, 37 și 38 care urmează după acesta.

Punctele de detaliu ale lucrării sunt aprobate de prefect după avizul inginerului șef.

Art. 4. Actul de concesiune determină drepturile de culagiu și prețul transportului ce este autorizat să perceapă concesionarul în toată durata concesiunii.

Art. 5. Taxele percepute în limitele maximumului fixat prin caetul de sarcini, sunt homologate de Ministrul lucrărilor publice, în cazul când linia se întinde pe mai multe departamente și în cazul tarifulor comune la mai multe linii. În celelalte cazuri taxele sunt homologate de prefect.

Art. 6. Autoritatea care face concesiunea are tot-d'una dreptul:

- 1) de a autoriza alte căi ferate să se întâlnească sau racordeze pe liniile concesionate;
- 2) De a acorda acestor noi întreprinderi, cu condiția de a plăti drepturile de culagiu fixate prin caetul de sarcini, facultatea de a face să circule trăsurile lor pe liniile concesionate;

3) De a răscumpăra concesiunea în condițiile care vor fi fixate prin caetul de sarcini;

4) De a suprima sau modifica o parte din traseu dacă se va recunoaște necesitatea aceasta după anchetă.

În aceste 2 din urmă cazuri, dacă drepturile concesionarului nu sunt regulate printr'un acord prealabil sau printr'un arbitragiu stabilit fie de caetul de sarcini, fie de o convenție posterioară, indemnitatea ce i se datorește este lichidată de o comisiune specială formată după cum se spune la paragraful 3 din art. 11 a prezentei legi.

Art. 7. Caetul de sarcini determină:

1) Drepturile și obligațiunile concesionarului în timpul duratei concesiunii;

2) Drepturile și obligațiunile concesionarului la expirarea concesiunii;

3) Casurile în care neexecutarea condițiilor concesiunii poate să atragă căderea concesionarului, precum și măsurile de luat în privința concesionarului căzut.

Căderea este pronunțată, în toate casurile, de ministrul lucrărilor publice fără recurs la Consiliul de Stat pe calea contenciosului.

Art. 8. Nici o concesiune nu va putea împiedica să se acorde concesiuni concurente, afară numai de stipulare contrară în actul de concesiune.

Art. 9. La expirarea concesiunii, concedantul este substituit în toate drepturile concesionarului pe căile ferate care trebuiesc să i fie încredințate în bună stare de întreținere. Caetul de sarcini regulează drepturile și obligațiunile concesionarului în ceea ce privește celelalte obiecte mobiliere sau imobiliere care servesc la exploatarea căii ferate.

Art. 10. Ori ce cesiune totală sau parțială a concesiunii, fuzionarea concesiunilor sau a administrațiilor, substituirea exploatării directe la exploatarea prin concesiuni, sporirea tarifulor deasupra maximumului fixat, nu vor putea avea loc de cât în virtutea unui decret deliberat în Consiliul de Stat, făcut după avizul conform al Consiliului general dacă e vorba de linii concesionate de către departamente, sau după avizul Consiliului municipal dacă e vorba de linii concesionate de către comune.

Celelalte modificări care vor putea fi făcute prin autoritatea care a consimțit la concesiune: dacă e vorba de linii concesionate de departamente, vor fi făcute de Consiliul general statuând conform art. 48 și 49 din legea de la 10 August 1871; dacă e vorba de linii concesionate de comune, modificările vor fi făcute de Consiliul municipal a cărei deliberare va trebui să fie aprobată de prefect.

În casuri de cesiune neobservarea condițiilor care preced atrage după sine nulitatea și poate da loc *à la déchéance*.

Art. 11. În ori ce epocă, o cale ferată poate fi scoasă din domeniul public departamental sau comunal și clasă printr'o lege în domeniul Statului.

În acest cas, Statul se substituie la drepturile și obligațiunile departamentului sau a Comunei, în privința antreprenorilor sau a concesionarilor, după cum aceste drepturi sau obligațiuni rezultă din convențiunile autoritatei legale.

În cas de îndepărtare a concesionarului, dacă drepturile sale nu sunt regulate printr'un acord prealabil sau printr'un arbitragiu stabilit fie de caetul de sarcini fie printr'o convenție posterioară, indemnitatea ce i se poate datora este lichidată de o comisiune specială care funcționează în condițiile regulate prin legea din 29 Mai 1845.

Această comisiune va fi instituită printr'un decret și compusă din 9 membri, din care 3 designați de ministrul lucrărilor publice 3 de către concesionari și 3 prin unanimitatea celor șase membri deja designați; în cazul când aceștia nu se vor putea înțelege în decursul unei în care li s'a făcut notificarea numirii lor, alegerea celor 3 membri care nu vor fi designați de unanimitate, va fi făcută de primul președinte și de președinții reuniți ai curții de apel din Paris.

În cas de desacord între Stat, departament și Comună, indemnitățile sau despăgubirile care pot fi datorite de Stat sunt determinate printr'un decret deliberat de Consiliul de Stat.

Art. 12. Veniturile create în virtutea legii din 21 Mai 1836 pot fi aplicate la cheltueile căilor ferate în comunele care vor fi asigurate executarea rețelei lor subvenționate și întreținerea tuturor drumurilor clasate.

Art. 13. Când se stabilește un drum de fer de interes local, poate să se angajeze—în cas de insuficiență a productului brut pentru a acoperi cheltueile exploatării și cinci la sută (5%) pe an din capitalul primei stabiliri, așa cum a fost prevădut prin actul concesiunii, mărit, dacă e nevoie, din pricina insuficiențelor constatate în perioada hotărâtă de așa numitul act pentru construcțiune.—Statul poate să subvie în parte la plata acestei insuficiențe, cu condiția că o parte cel puțin echivalentă va fi plătită de departament ori comună, cu sau fără concursul celor interesați.

Subvențiunea Statului va fi formată: 1) dintr'o sumă fixă de cinci sute franci (500 fr.) pe kilometru exploatat;

2) din stertul sumei necesare pentru a ridica rețeta brută anuală (impositele deduse) la cifra de (10.000 lei) de ce mii lei pe kilometru pentru liniile stabilite în așa mod ca să primească vehiculele marilor rețele ; opt mii lei (8000 lei) pentru liniile care nu pot primi aceste vehicule.

În nici un cas subvențiunea Statului nu va putea ridica rețeta brută mai sus de de ce mii cinci sute lei (10.500 lei) și de opt mii cinci sute (8.500 lei) după casuri, și nici să atribue capitalului primei stabiliri mai mult de (5%) cinci la sută pe an.

Participarea Statului va fi suspendată când rețeta brută anuală va atinge limitele fixate mai sus.

Art. 14. Subvențiunea Statului nu poate fi acordată de cât în limitele fixate pe fie-ce an, de legea finanțelor.

Sarcina anuală impusă Tesaurului prin executarea prezentei legi, nu poate în nici un cas să treacă de patru sute de mii lei (400.000 lei) pentru totalitatea liniilor situate în unul și același departament.

Art. 15. În cazul când productul brut a liniei pentru care s'a plătit o subvenție este suficient pentru a acoperi cheltueile exploatări și sease la sută (6%) pe an din capitalul primei stabiliri, după cum e prevădută în articolul 13, jumătatea prisosului rețetei este împărțită între Stat, departament, comună și cei-l-alți interesați, în proporția avansurilor făcute de fie-care, până la concurența completei rambursări a acestor avansuri, fără interese.

Art. 16. Un regulament de administrație publică va determina.

1) Justificările ce trebuie să se dea de către concesionari pentru a stabili rețetele și cheltueile anuale ;

2) Condițiunile în care se vor fixa, executându-se prezenta lege, cifra subvențiunei datorită de Stat, departament sau comună și când va avea loc, partea care revine Statului, departamentului, Comunei sau interesaților, ca rambursarea avansurilor lor asupra productului net a exploatării.

Art. 17. Drumurile de fer de interes local care primesc sau a primit o subvenție de la Tesaur, numai ele pot fi supuse către Stat la un serviciu gratuit sau la o reducere de preț a locurilor.

Art. 18. Nici o emitere de obligațiuni, pentru întreprinderile prevădute de prezenta lege, nu va putea avea loc de cât în virtutea unei autorizări dată de ministrul lucrărilor publice, după avisul ministrului de finanțe.

Nu se vor putea emite obligațiuni pentru o sumă superioară capitalului-acțiuni, care va fi fixată la cel puțin jumătatea cheltuelei considerată necesară pentru completa stabilire și punere în exploatare a căii ferate. Capitalul-acțiuni va trebui să fie efectiv vărsat, fără a se putea ține cont de acțiunile liberate sau de eliberat astfel de cât în bani.

Nici o emitere de obligațiuni nu trebuie autorizată înainte de a se fi vărsat (⁴/₁₀) patru cincimi din capitalul-acțiuni și întrebuințat la cumpărare de terenuri, aprovisionări pe loc sau în deposit de cauțiune.

Totuși concesionarii vor putea fi autorizați a emite o-

bligațiuni când totalitatea capitalului-acțiuni va fi vărsată și dacă se poate sigur justifica că cea mai mare parte din acest capital-acțiuni a fost întrebuințată în termenii paragrafului precedent ; însă fondurile care provin din aceste emisiuni anticipate vor trebui să fie depuse la casa de depuneri și consemnațiuni și nu vor putea fi puse la dispoziția concesionarilor de cât în urma autorizării formale a ministrului lucrărilor publice.

Dispozițiunile paragrafelor 2, 4 și 4 ale prezentului articol nu vor fi aplicabile în cazul când concesiunea va fi făcută unei companii deja concesionară de alte drumuri de fer în exploatare, dacă ministrul lucrărilor publice recunoaște că veniturile nete ale acestor drumuri sunt suficiente pentru a asigura achitarea sarcinilor rezultând din obligațiunile de emis.

Art. 19. Darea de seamă detaliată a rezultatelor exploatării, coprinzând cheltueile stabilirii și exploatării și rețetele brute, va fi dată la fie-care 3 luni spre publicare prefectului, presidentului comisiunei departamentale și ministrului lucrărilor publice.

Ministrul lucrărilor publice va hotări modelul documentelor de dat.

Art. 20. Prin derogarea dispozițiunilor legii din 15 Iulie 1845 asupra poliției drumurilor de fer, prefectul poate dispensa de facere de împrejurimi pe întreaga sau numai o parte din calea ferată ; el poate de asemenea dispensa de a pune bariere la încrucișarea drumurilor puțin frecventate.

Art. 21. Construcțiunea, întreținerea și reparațiunile căilor ferate cu dependențele lor, întreținerea materialului și serviciul exploatări sunt supuse controlului și supravegherei prefectilor, sub autoritatea ministrului lucrărilor publice.

Cheltueile de control sunt în sarcina concesionarilor, și vor fi regulate prin caetul de sarcini, sau în lipsă, de către prefect cu avisul Consiliului general și aprobat de ministrul lucrărilor publice.

Art. 22. Dispozițiunile art. 20 din prezenta lege sunt de asemenea aplicabile și la concesiunile de drumuri de fer industriale destinate să servească exploatări particulare.

Art. 23. După propunerea Consiliilor generale sau municipale interesate și după adesiunea concesionarilor, substituirea, subvențiunei în anuități stipulate prin prezenta lege, la subvențiunile în capital promise prin executarea art. 5 din legea de la 1865 va putea, prin decret deliberat în Consiliu de Stat, fi autorizată în favoarea liniilor de interes local actualmente declarate de utilitate publică și încă neexecutate.

Aceste linii vor fi supuse din acel moment ca toate obligațiunile rezultând din prezenta lege.

Concesiunile consimțite sau măsurile de instrucțiuni în-deplinite înainte de promulgarea prezentei legi, nu vor fi reînnoite dacă toate formalitățile prescise de lege au fost observate mai dinainte.

Art. 24. Toate convențiunile relative la concesiuni și

retrocesiuni de drumuri de fer de interes local, precum și cactele de sarcini anexate, nu vor fi supuse de cât la dreptul de înregistrare fixă de un franc.

Art. 25. Legea din 12 Iulie 1865 este abrogată.

CAP. II

Tramvaiurile

Art. 26. Se pot stabili, pe căile care depind de domeniul public al Statului, departamentelor sau comunelor, tramvaiuri sau căi ferate cu tracțiune de cai sau motori mecanici.

Aceste căi ferate precum și deviațiunile accesorii construite în afară de solul căilor și a drumurilor și clasate ca anexe sunt supuse la următoarele dispozițiuni.

Art. 27. Concesiunea este acordată de Stat când linia trebuie să fie stabilită în total sau în parte, pe domeniul public al Statului.

Această concesiune poate fi făcută orașelor sau departamentelor interesate cu facultatea de retrocesiune.

Concesiunea este acordată de Consiliul general, în numele departamentului, atunci când calea ferată fără a împărțea un drum național, trebuie stabilită în total sau în parte, fie pe un drum departamental, fie pe un drum de mare comunicațiune sau de interes comun, sau că trebuie să se întindă pe teritoriul mai multor comune.

Dacă linia trebuie să întindă pe mai multe departamente, va avea loc aplicarea articolelor 89 și 90 din legea de la 10 August 1871.

Concesiunea este acordată de consiliul municipal când calea ferată este stabilită în întregime pe teritoriul comunei și pe un drum vicinal ordinar sau pe un drum rural.

Art. 28. Departamentul poate acorda concesiunea Statului sau unei comune cu facultatea de retrocesiune; o comună poate să se conducă și ea ast-fel față de Stat sau de departament.

Art. 29. Nici o concesiune nu poate fi făcută de cât după o anchetă în formele determinate de un regulament de administrație publică și în care Consiliile generale ale departamentelor și Consiliile municipale ale comunele pe teritoriul cărora va trece calea vor fi înțeleși, când nu va fi atribuițiunea lor de a hotărî asupra concesiunei.

Utilitatea publică este declarată și executarea este autorizată prin decret deliberat în Consiliul de Stat, pe raportul Ministrului lucrărilor publice, după avizul Ministrului de interne.

Art. 30. Ori-ce derogare sau modificare aduse clauzelor caetului de sarcini tip, aprobat de Consiliul de Stat, va trebui să fie înadins formulată în tratatele trecute la subiectul concesiunei, care tratate vor fi supuse la Consiliul de Stat și anexate la decret.

Art. 31. Când pentru stabilirea unui tramvai, va avea loc o expropriere fie pentru lărgirea unui drum vicinal, fie pentru una din deviațiile prevădute la articolul 26 din prezenta lege, această expropriere va putea fi operată conform articolului 16 din legea de la 21 Mai 1836 asu-

pra drumurilor vicinale și articolul 2 din legea de la 8 Iunie 1864.

Art. 32. Proiectele de execuție sunt aprobate de Ministrul lucrărilor publice când concesiunea este acordată de Stat.

Dispozițiunile artic. 3 sunt aplicabile când concesiunea este acordată de un departament sau de o comună.

Art. 33. Taxele percepute în limitele maximumului fixat prin actul de concesiune sunt homologate de Ministrul lucrărilor publice, în cazul când concesiunea este făcută de Stat, iar în celelalte cazuri de prefect.

Art. 34. Concesionarii de Tramvaiuri nu sunt supuși la impozitul prestațiunilor stabilite prin art. 3 din legea de la 21 Mai 1836, pentru trăsurile și animalele exclusiv întrebuințate la exploatarea tramvaiului.

Departamentele și comunele nu pot cere de la concesionari o redevență sau un drept de staționare care n'ar fi fost stipulat înadins în actul de concesiune.

Art. 35. La expirarea concesiunei, administrațiunea poate cere ca căile ferate pe care le concedase să fie suprimate în total sau în parte și că căile publice și deviațiile lor să i fie redată în stare de viabilitate pe cheltuiala concesionarului.

Art. 36. Când se stabilește un tramvaiu servit de locomotiva și destinat la transportul mărfurilor în același timp ca și la transportul călătorilor, statul se poate angaja — în caz de nesuficiență a productului brut pentru a acoperi cheltueele de exploatare și (5%) cinci la sută pe an din capitalele de stabilire așa cum a fost prevăzut prin actul de concesiune și mărit dacă au avut loc insuficiențe constatate în perioada fixată pentru construcțiunea prin suszitul act—, a subveni, în parte, la plata acestei insuficiențe, cu condiția că o parte cel puțin echivalentă va fi plătită de departament sau comună cu sau fără concursul celor interesați.

Subvențiunea statului va fi formată : 1) din o sumă fixă de (500) cinci sute lei pe kilometru exploatat; 2) din sfertul sumei necesare pentru a ridica rețita brută anuală (impozite deduse) la cifra de (6.000 fr.) pe kilometru.

În nici într'un caz subvențiunea Statului nu va putea ridica rețeta brută deasupra sumei de șase mii cinci sute franci nici să atribue capitalului primei înființări mai mult de cinci la sută 5% pe an.

Participarea Statului va fi suspendată de drept când rețelele brute anuale vor atinge limita fixată mai sus.

Art. 37. Legea din Iunie 1845, asupra poliției drumurilor de fer, este aplicabilă la tramvaiuri, afară de articolele 4, 5, 6, 7, 8, 9 și 10 (Vezi anexele).

Art. 38. Un regulament de administrație publică va determina măsurile necesare la executarea dispozițiunilor care preced și anume :

1) Condițiunile speciale la care trebuie să satisfacă atât pentru construcțiune cât și pentru circularea trăsurilor și a trenurilor, căile ferate a căror înființare ar fi autorizată pe solul căilor publice.

2) Raporturile între serviciile acestor căi ferate și celelalte servicii interesate.

Art. 30. Vor fi aplicabile la tramvaiuri dispozițiunile articolelor 4, 6 până la 12, 14 până la 19, 21 și 24 din prezenta lege.

Prezenta lege deliberată și adoptată de Senat și Camera deputaților va fi executată ca lege de Stat.

Făcută în Paris, la 11 Iunie 1880.

DECRET

Coprinzând regulamentul de administrație publică asupra formei anchetelor în materie de drum de fer de interes local și de tramvaiuri.

Președintele republicii Franceze,

Pe baza raportului ministrului de lucrări publice;

Considerând legea din 11 Iunie 1880 și în special articolele următoare :

«*Art. 29. § 1.* (Capitolul 2. Tramvaiuri). Nici o concesiune nu poate fi făcută de cât după o anchetă în formele determinate de un regulament de administrație publică și în care consiliile generale ale departamentelor și Consiliile municipale ale comunelor, ale căror teritoriu va fi străbătut de cale, vor fi înțeleși, când nu va atribuiunea lor de a hotări asupra concesiunei.»

«*Art. 3. § 5.* (Cap. I. Drumuri de fer de interes local). Dacă un drum de fer de interes local trebuie să împrumute solul unei căi publice, proiectele de execuțiune sunt precedate de ancheta prevădută de art 29 din prezenta lege.»

În urma avisului Consiliului general de poduri și șosele, cu data de 21 Fevruare 1881;

După ce Consiliul de Stat a fost ascultat,
Decretează :

Art. 1. Cererile tinzând a înființa căi ferate cu tracțiune de cai sau cu motori mecanici, pe căile care depind de domeniul public, vor fi adresate :

Ministrului de lucrări publice când, conform art. 27 din legea sus vizată, concesiunea trebuie să fie acordată de Stat ;

Prefectului, când trebuie să fie acordată de Consiliul general ;

Primarului, când poate fi acordată de Consiliul municipal.

Art. 2. Cererea trebuie să fie însoțită de un ante-proiect care să coprindă :

1) Un extract de hartă cu scara $\frac{1}{80.000}$;

2) Un plan general a căilor publice împrumutate, precum și deviațiunile propuse cu scară de $\frac{1}{10.000}$ cu indicarea construcțiunilor care mărginesc aceste căi publice, a drumurilor publice sau particulare care se desfac din ele,

a plantațiunilor sau operelor de artă care depind din ele; se va indica pe acest plan, prin culori convenționale, secțiunile tramvaiului ce se proiectează de construit cu cale simplă sau dublă, precum și acelea care ar fi stabilite cu șine la nivelul șoselei și platforma accesibilă la circulația trăsurilor ordinare, sau cu șine eșite afară din șosea și plat-forma nepracticabilă pentru trăsurile ordinare ; se va mai indica încă și locul stațiunilor, halte, garage și în genere toate dependențele tramvaiului ;

3) Un profil în lungime cu scara de $\frac{1}{5000}$ pentru lun-

gimi și $\frac{1}{1000}$ pentru înălțimi, indicând prin ajutorul unei linii și cu liniuțe roșii declivitățile căii ferate precum și deviațiunile proiectate ;

4) Profiluri de-a curmezișul tipuri, cu scara de 0^m02 două centimetri pe metru indicând dispozițiunile platformei căii ferate cu gabaritul materialului rulant, partea din afară în afară de toate eșiturile laterale ce comportă acest material ;

Aceste profiluri de-a curmezișul trebuind să se aplice fie în casurile când platforma căii ferate ar rămâne accesibilă și practicabilă pentru trăsurile ordinare, fie în cazul când platforma căii ferate n'ar trebui să fie accesibilă la circulația trăsurilor ordinare ;

5) Un plan cu scara de 5^m pe metru a fie-cărei traverse urmată de tramvai.

Acest din urmă plan va fi dresat în forma planurilor de aliniere a traverselor,

Va indica numele proprietăților care fac bordura și numele proprietarilor.

Canalurile și trotuarele vor fi de asemenea cu exactitate însemnate în acest plan.

Zona care trebuie să fie ocupată prin circularea materialului rulant al tramvaiului (coprinzând toate eșiturile laterale) va fi limitată cu 2 linii albastre și această zonă va fi acoperită cu o culoare albastră.

Aceste coaste (liniuțe) în număr suficient vor servi să indice mai cu seamă în părțile strimte, lățimea zonei care va fi afectată la circularea materialului tramvaiului, lărgimea fie-cărei din părțile laterale ale șesului care ar rămâne libere între zona zugrăvită în albastru după cum s'a spus mai sus și marginile trotuarelor, precum și lățimea fie-cărui trotuar sau lățimile care ar fi coprinse între aceiași zonă și fațadele de construcțiune.

Art. 3. La ante-proiect va trebui să se adauge un memoriu descriptiv care să indice scopul întreprinderii, avantajii ce ar putea decurge de acolo precum și cheltueile ce va necesita.

Se va anexa aicea și tariful drepturilor a căror product ar fi destinat să acopere cheltueile lucrărilor proiectate.

Datele următoare vor fi relatate într'un capitol special al memoriului descriptiv.

1) Felul de serviciu la care tramvaiul ar fi afectat : numai călători, sau călători și mesagerii, sau călători și mărfuri.

2) Modul de exploatare proiectat, cu opriri numai la oare-care gări și halte determinate--sau cu opriri ori și unde pe traectul căii, cu scop de a lua și lăsa în toate părțile traectului, călători și mărfuri de oare-care categorie (sub rezerva observării regulamentelor poliției de intervenție) independent de staționările la gările și haltele indicate ;

3) Minimum razei curbelor după care va fi trasă calea ferată ;

4) Maximum declivităților rampelor și pantele căii ferate ;

5) Maximum de lărgime a materialului rulant, cuprinzând toate ridicăturile laterale ;

6) Dispozițiunile care ar fi propuse cu scop de a menține accesul drumurilor publice sau particulare, precum și ale caselor învecinate ;

7) Minimum distanței care va separa zona afectată la tramvai de fațadele proprietăților vecinașe situate în șes sau muchea exterioră a acotamentelor căilor publice ;

8) Maximum lungimei trenurilor ;

9) Maximum vitezei trenurilor ;

10) Numărul minim al trenurilor care vor fi puse în fie ce și la dispoziția publicului.

Art. 4. După instrucțiune, cererea este supusă la autoritatea care trebuie să facă concesiunea și acesta hotărăște dacă trebuie să se procedă la o anchetă.

Când această autoritate a hotărât că ancheta trebuie să aibă loc, prefectul ia o hotărâre pentru a fixa ziua și locul unde ancheta va fi deschisă și pentru a numi membrii comisiunii, totul conform cu regulile de mai jos.

Această hotărâre va fi afișată în toate comunele fiecărui canton ce va fi traversat de linie.

Art. 5. Comisiunea de anchetă se compune din 7 membri cel puțin și din 9 cel mult, luați dintre principalii proprietari de pământuri, păduri, mine, negustorii și șefii stabilimentelor industriale.

Dacă linia nu trebuie să easă din limitele unei comune, comisiunea se numește la primăria acestei comune; dacă trebuie să traverseze mai multe comune din unul și același arondisment; comisiunea se reunește la subprefectura acestui arondisment ; dacă traversează mai multe arondismente din același departament, comisiunea își are sediul la prefectură ; dacă traversează 2 sau mai multe departamente, se numește o comisiune pe departament și fiecare din ele își are sediul la prefectură.

Comisiunea hotărăște ea singură pe președinte și secretar.

Art. 6. Piese indicate la articolele 2 și 3 precum și registrele destinate a primi observațiunile la care poate da naștere întreprinderea proiectată, rămân depuse în timp de o lună la primăria fiecărei capitale de canton pe câte linia trebuie să-le traverseze, sau la primăria comunei, dacă linia nu e din teritoriul comunei.

Afară de acestea, planul fiecărei traverse menționată la numărul 5 din articolul 2 este depus în același timp cu un registru special la primăria comunei traversate.

Piese indicate mai sus sunt date de cel care cere concesiunea și pe socoteala sa.

Art. 7. La expirarea termenului fixat mai sus, comisiunea de anchetă se reunește în urma convocării prefectului, suprefectului sau primarului, după locul unde trebuie să și aibă reședința ; ea examinează declarațiunile consemnate în registrele anchetei, ascultă pe inginerii podurilor și șoselelor și ai minelor, căutați în departament, și după ce a cules informațiunile de care crede că are nevoie de pe la toate persoanele pe care socotea util a le consulta, comisiunea își dă părerea motivată atât asupra utilității întreprinderii cât și asupra tuturilor chestiunilor care au fost puse de administrație sau au fost ivite în cursul anchetei.

Aceste diverse operațiuni, de care se dresază proces-verbal, trebuiesc să fie terminate în termen de 15 zile.

Art. 8. Îndată ce s'a încheiat procesul-verbal al comisiunii de anchete și cel mai târziu când expiră termenul fixat prin articolul precedent, președintele comisiunii transmite, așa numitul proces-verbal, prefectului împreună cu registrele și celelalte piese.

Art. 9. Camerele de comerț și în lipsă Camerele consultative ale Artelor și Manufacturilor orașelor interesate la executarea lucrărilor, sunt chemate de prefect a delibera și a și exprima părerea asupra utilității și convenienței întreprinderii.

Procesele-verbale ale deliberărilor lor vor fi înaintate prefectului înainte de expirarea termenului fixat în art. 7.

Art. 10. Consiliile generale ale departamentelor și Consiliile municipale ale Comunelor pe care trebuie să le traverseze calea proiectată, convocăți la nevoie în sesiune extraordinară, sunt chemați a delibera și a și da părerea asupra acelorasi obiecte, când nu i de atribuțiunea lor de a hotări asupra concesiunii.

Art. 11. Când formalitățile prescrise de articolele precedente au fost îndeplinite, precum și acele care pot fi necesare la termenii legilor și regulamentelor asupra lucrărilor mixte, prefectul adresează în cel mai scurt timp posibil dosarul complet, cu avizul inginerilor și avizul seu particular, autorității care dă concesiunea; el mai adaogă la acest dosar proiectul caetului de sarcini a concesiunii.

Art. 12. Dispozițiunile care preced sunt aplicabile la drumurile de fer de interes local care trebuie să împrumute solul căilor publice pe o parte din parcursul lor.

Ante-proiectele și memoriile descriptive a acestor linii de drum de fer sunt completate conform articolelor 2 și 3 din prezentul decret și paragrafului 5 din art. 3 al legii sus vizate, în ceia ce privește secțiunile de pus pe căile publice.

Ancheta făcută în formele de mai sus, servește pentru a declara utilitatea publică a întreprinderii și pentru a se autoriza executarea atât pe solul căilor și drumurilor cât și în afară de căile publice.

Art. 13. Ministrul lucrărilor publice este însărcinat cu executarea prezentului decret, care va fi publicat în *Jurnal Officiel* și inserat la *Bulletin des lois*.

CIRCULARA MINISTRULUI LUCRARILOR PUBLICE CATRE PREFECȚI

26 Septembre, 1887.

Drumuri de fer de interes local și tramvaiuri. Subvențiunea Statului

I. Transformarea în anuități a unei subvențiuni în capital dată de departament sau comună

Domnule Prefect, legea din 11 Iunie 1880 și regulamentul de administrație publică din 20 Martie 1882 au fixat condițiunile în care Statul poate subvenționa drumurile de fer de interes local și tramvaiurile.

Aceste condițiuni sunt câte odată pierdute din vedere sau rău interpretate, și mi se pare c'ar fi util să le amintesc, precizând importanța lor.

Concursul Statului ia obligator forma unei subvențiuni anuale, plătită în timpul perioadei de exploatare, care este supusă la regula hotărâte și una din aceste reguli vrea (art. 12 și 36 din legea de la 11 Iunie 1880) că o parte măcar echivalentă, din insuficiența pe care această subvențiune este destinată s'o acopere, să fie plătită de departament sau comună, cu sau fără concursul celor interesați.

Departamentul sau comuna nu sunt ținuți a da concursul sub aceiași formă ca și Statul, ci are dreptul sau libertatea de a regula felul sau importanța.

Dacă dă o subvențiune anuală fixă sau variabilă, plătită de asemenea în timpul perioadei de exploatare, nu este nici o greutate, și subvențiunea de plătit în fie-care an de către Stat, nu poate întrece pe aceia care este plătită de departament sau comună.

Când subvențiunea departamentului sau a comunei este dată în capital, în terenuri, în lucrări sau ori-ce altă formă de cât anuități, articolul 12 din decretul de la 12 Martie 1882 prescrie de a o evalua și a o transforma în anuitate de 4 % pentru aplicarea articolelor 13 și 36 din legea de la 11 Iunie 1880.

Rezultă evident din acest articol că subvențiunea anuală a Statului nu poate să întrecă anuitatea ast-fel calculată însă s'au ivit îndoeli asupra

sensului ce se poate atribui expresiunei: a transforma capitalul dat de departament sau comună în anuități de 4 %.

Consiliul general a podurilor și șoselelor socotise că anuitatea de care e vorba să se calculeze este aceea care ar trebui să fie servită, în timpul perioadei de exploatare, pentru a plăti procentul de 4 % interesul simplu și amortismntul capitalului dat de departament sau comună.

Însă Consiliul de Stat n'a admis această interpretare el a emis părerea că ar trebui să se ia interes simplu de 4 % capitalului dat și administrațiunea mea sa unit cu acest mod de a vedea.

II. Limitele fixate de legea din 11 Iunie 1880 pentru subvențiunea Statului

O dată stabilite, sunt următoarele :

A. Capitalul de prima instalare pe kilometru se coprink dacă au loc toate insuficiențele constatate în perioada de construcțiune).

R. Rețeta brută pe kilometru;

F. Cheltueile de exploatare pe kilometru;

I. Insuficiența kilometrică la care Statul poate subveni în parte ;

S. Subvențiunea anuală a Statului pe kilometru;

G. Subvențiunea kilometrică a departamentului sau a comunei dacă este anuală, sau anuitatea de 4 % care trebuie să'i fie substituită, dacă este dată în capital sau sub ori-ce altă formă de cât anuități.

Trebuie pentru ca Statul să intervie, ca rețeta brută să fie insuficientă pentru a acoperi cheltueile de exploatare și 5 % din capitalul primei stabiliri, adică să fie :

$$R < 0,05 A + F,$$

și insuficiența I de acoperit în valoare :

$$I = 0,05 A + (F - R).$$

Cel dintâi termen al acestei expresiuni 0,05 A este invariabil și al doilea termen (F—R) variază cu F și R.

Când cheltueile de exploatare sunt superioare rețetei brute, $(F-R)$ este pozitiv și reprezintă *deficitul de exploatare* care se adaugă la 5% din A pentru a da valoarea insuficienței de acoperit.

Când, din contră, cheltueile de exploatare sunt inferioare rețetei brute, $(R-F)$ este negativ și $(R-F)$ reprezintă *câștigul* de exploatare pe care trebuie să 'l scoatem din 0,05 A pentru a avea valoarea insuficienței de acoperit.

Legea cuprinde: că Statul poate să subvie pentru o parte din plata insuficienței I, cu condițiunea că o parte cel puțin echivalentă va fi plătită de departament sau comună.

Resultă de aci că subvențiunea S a Statului nu poate să intreacă nici pe C nici $\frac{1}{2} I$, de unde :

$$S \leq \frac{1}{2} I \quad (1)$$

$$S \leq G \quad (2)$$

Membrii de ai doilea a acestor inegalități reprezintă dar 2 maxima pe care subvențiunea Statului nu poate să le întrecă.

Legea a fixat o a 3-a limită care nu depinde de cât de rețeta brută.

Ea coprinde în adevăr: că subvențiunea Statului va fi formată adăogând 500 lei la sfertul sumei necesare pentru a ridica rețeta brută la o țifră determinată m ($m=10.000$ fr. pentru drumurile de fer de interes local susceptibile de a primi vehiculele marelor rețele, 8000 fr. pentru cele care nu primesc vehicule și 6000 pentru tramvaiuri).

De unde resultă că subvențiunea Statului trebuie să fie calculată prin formula :

$$S=500^f + \frac{m-R}{4} \quad (3)$$

Această formulă hotărâște subvențiunei Statului o valoare de 500 franci când rețeta brută atinge cifra m, și încetează de a fi aplicabilă când rețeta brută întrece această cifră.

Ea dă un al treilea maximum fixat de înainte pe care subvențiunea Statului nu 'l poate întrece pentru rețetele brute coprinse între O și M.

În sfârșit legea a hotărât subvențiunei Statului alte 2 limite care resultă din prescripțiunea ce urmează :

«În nici un cas, subvențiunea Statului nu va putea ridica rețeta brută d'asupra lui $(+500^f)$ nici să a-

tribue capitalului primei stabiliri mai mult de 5% pe an.»

Acest text poate avea mai multe interpretări, și dacă se raportă la discuțiunile Parlamentului pentru a determina adevăratul înțeles, suntem conduși a admite că :

1) Statul nu trebuie să intervie de cât dacă subvenția parlamentului sau a comunei nu e de ajuns pentru a ridica rețeta brută la cifra pe $(m+500^f)$ ci numai în măsura necesară pentru a parveni la această cifră, cu subvenția departamentului sau a comunei ; de unde condiția :

$$S \leq m-500^f -R-G \quad (4)$$

2) Statul nu trebuie să intervie de cât dacă subvenția departamentului sau a comunei nu ajunge pentru a acoperi insuficiența I, și numai în măsura necesară de a înlătura această insuficiență cu concursul departamentului ; de unde condiția :

$$S \leq I - G \quad (5)$$

Cei de ai doilea membrii a acestor inegalități, reprezintă cele două din urmă maxima pe care subvenția Statului nu poate să le întrecă.

Trebuie dar, pentru a avea cifra reală a subvențiunei de plătit de către Stat, să se calculeze pentru fie-care valoare a rețetei brute, cele cinci maxima și să se ia pe cel mai mic.

III. Representarea grafică a rezultatelor ce preced

Fie-care maximum poate fi reprezentat graficește ducând o curbă, luând rețetele brute pentru abscise și diagrama ast-fel obținută permite de a ne da bine seamă de economia legii.

Insuficiența de acoperit $I=0,05 A+(FR)$ este reprezentată în această diagramă prin curba CDE trasă ducând o dreaptă AB paralelă cu axa lui X la o distanță $0A=0,05 A$ din această axă, și adăogând la ordonatele acestei drepte valoarea de (FC).

(Se admite în genere când se tratează prin bună învoială, că cheltueile de exploatare sunt legate de rețeta brută printr'o expresiune de întâiul grad de forma $F=n+fR$, în care n represintă un număr întreg și f o fracțiune. În acest cas curba CDE este o linie dreaptă : eată ce presupune figura).

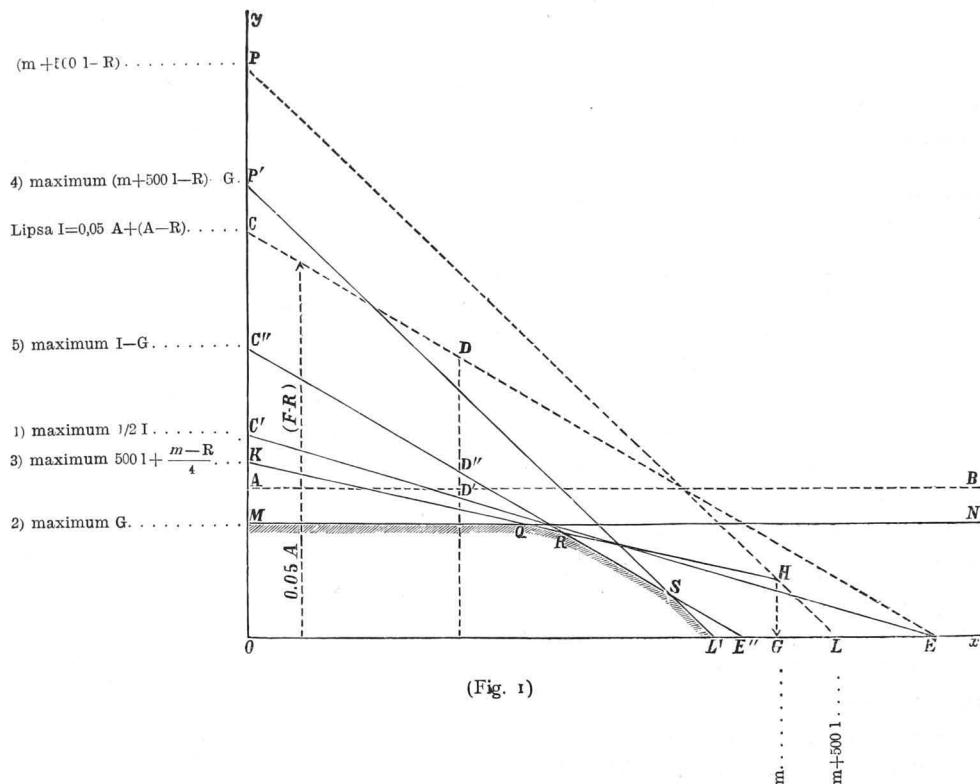
Cel dintâi maximum $\frac{1}{2} I$ e reprezentat prin curba

C'D'E obținută dacă luăm jumătate din ordonatele curbei CDE.

Al doilea maximum G e reprezentat prin linia MN. (Această linie este o dreaptă paralelă cu axa axurilor, când departamentul dă în toți anii aceeași subvențiune, sau când dă un capital de transformat în anuități; acesta e cazul ce 'l presupune figura).

prin linia C'D'E'', obținută dacă scoatem din ordonatele CDE subvențiunea G a departamentului sau a comunei.

Să vede imediat inspectând figura, că subvențiunea Statului, care trebuie să fie egală cu cel mai mic din aceste 5, maxima este reprezentată prin ordonatele curbei MQRSL'.



(Fig. 1)

Al treilea maximum $500^f + \frac{m-R}{4}$ este reprezentat prin linia dreaptă KH ale cărei puncte extreme K și H sunt ușor de determinat: ordonata OK este egală cu valoarea ce dă formula pentru $R=0$, și punctul extrem H se obține luând $OG=m$ și $GH=500^f$.

Al patrulea maximum este reprezentat prin linia P'L'. Această linie se obține luând $OP=OL=m+500^f$, ducând dreapta PL care trece prin punctul H și ale cărei ordonate au drept valoarea $m+500-R$ și scoțând din ordonatele acestei drepte subvențiunea G a departamentului sau a comunei.

Al cincilea maximum este în fine reprezentat

IV. Cas particular.

Dacă presupunem că subvențiunea departamentului sau a comunei este în fie ce an egală cu aceea a Statului și calculată în același mod, cele 5 maxime de mai sus se reduc atunci la cele 3 următoare:

$$\frac{1}{2} I \quad (6)$$

$$500 + \frac{m-R}{4} \quad (7)$$

$$\frac{1}{2} (m+500-R) \quad (8)$$

local sau un tramvai, trebuie în termenii articolului 14 din decretul de la 20 Martie 1882, să fixeze maximul sarcinii anuale care poate rezulta pentru



Condituni de rambursare.

tesaur din aplicarea articolelor 13 și 36 a legii
din 11 Iunie 1880.

Pentru a găsi acest maximum, va fi de ajuns de a căuta valorile maxima ce poate să le ia cele cinci maximum prevădute de lege și de a trage cu aceste valori maxima o diagramă analogă cu cele ce preced.

Pe urmă va trebui a se verifica dacă cifra astfel determinată satisface la prescripțiunile din art. 14 a decretului din 20 Martie 1882, care țice că suma subvențiunelor maxima garantate să nu treacă de 400,000 fr. pentru totalitatea liniilor situate într'un singur departament.

Din cele 5 maxime prevădute de lege, al treilea $S = 500 + \frac{m-R}{4}$ este fixat din nainte într'un mod ferm și neschimbat.

Al doilea și al patrulea $S \leq G$ și $S \leq (500 + m - R) - G$ nu depind de cât de concursul departamentului sau al comunei.

Legea sau decretul prin care Statul se angajează a subvenționa un drum de fer de interes

Cel d'întăiu $S \frac{1}{2} I$ nu depinde de cât de insuficiența I.

În fine în al cincilea $S < I - G$ este în același timp și funcțiune a insuficienței I și a concursului departamentului, sau comunei

Concursul departamentului sau al comunei este tot-deauna cunoscut. Acesta este una din datele chestiunii.

Se va lua subvențiunea înseși a departamentului sau a comunei dacă este plătită anual în timpul perioadei de exploatare; și dacă este dată sub o altă formă, se va evalua și se va lua interes simplu de 4% din această evaluare.

Cum Statul nu poate da de cât subvențiuni anuale lichidate după insuficiențele constatate, va trebui să nu se țină socoteală de cât de alocațiunile date cu titlul hotărît, a căror realizare este sigură, și se vor lăsa de o parte alocațiunile eventuale subordonate la aceste circumstanțe aleatorii care pot să nu se producă.

Va trebui de asemenea să se adauge dacă trebuie, la subvențiunea proprie a departamentului sau a comunei, subvențiunile celor interesați. Însă aceste din urmă subvențiuni nu vor putea să intre în socoteală de cât dacă sunt date prin intermediul departamentului sau a comunei. Trebuie ca departamentul sau comuna să 'și le ia în seamă intru cât-va și să le coprindă sub garanția și responsabilitatea sa, în aceste oferte de concurs.

Se va obține ast-fel valoarea lui G care intră în al doilea, al patrulea și al cincilea maximum.

Pentru a determina valoarea maximă a celui de al patrulea și al cincilea maximum, trebuie a cunoaște afară de aceasta valoarea maximă a insuficienței, adică valoarea maximă a celor 2 termeni $0,05 A$ și $(F - R)$ care constituie această insuficiență.

Cea mai mare valoare a celui d'întăi termen $0,05 A$ va fi dată sau de cifra convenită sau de cifra maximum pe care actul de concesiune va fi hotărît-o capitalului primei stabiliri (această cifră convenită sau maximă trebuie să fie reprodușă în legea sau decretul de intervenit, care fixează afară de asta, în al doilea cas, cifra maximă pentru care cheltuețele relative la constituirea capitalului-acțiuni și a emisiunii obligațiunilor pot fi admise în cont) dacă recunoaștem că aceste cifre nu sunt exage-

rate și pot fi admise. În cazul contrar vor trebui să sufere reduciunile necesare.

Se va adăoga, dacă e nevoie, insuficiențele probabile în timpul perioadei hotărîtă pentru construcțiune.

În fine dacă actul de concesiune prevede, conform articolului 2 din decretul de la 20 Martie 1882 că capitalul primei stabiliri poate fi succesiv mărit, până la concurența unei sume determinate și numai într'un termen hotărît, pentru lucrări complimentare, și dacă Statul trebuie să găreanteze acest capital complementar, va trebui de asemenea să se țină socoteală.

Al doilea termen $(F - R)$ se va deduce din *harémul* înscris în actul de concesiune dacă cheltuețele de exploatare sunt fixate prin buna învoială și în lipsă va trebui a se face o ipoteză asupra valorii maximă care poate s'o atingă.

Diagrama trasă, plecând de la aceste date, va arăta cum maximum subvențiunii de Stat variază cu rețeta brută; și în cele din urmă va trebui să se introducă în socoteală cifra probabilă a rețetei brute la începutul exploatărei, pentru a determina valoarea corespondentă maximumului subvențiunii de Stat.

Această valoare va reprezenta maximum sarcinii impusă tezaurului, de înscris în lege sau decretul de concesiune, dacă circumstanțele afacerii justifică alocațiunea prin Stat a maximumului subvențiunii compatibile cu prescripțiunile legii din 11 Iunie 1880.

În caz contrariu această cifră va suferi reduciunile care vor fi judecate necesarii.

Nu trebuie a se perde însă din vedere, că Statul nu e ținut a acoperi, cu concursul departamentului sau a comunei, totalitatea insuficienței la care subvențiunea sa trebuie aplicată, și că Statul este stăpân absolut de a restrînge importanța concursului său în măsura care va crede-o convenabilă.

Aceste sunt, Domnule Prefect, regulile care trebuie să servească de bază pentru calculul subvențiunii Statului.

Nu trebuie să vă scape din vedere că departamentul sau comuna care face o concesiune, n'are dreptul să angajeze Statul, și că prin urmare n'are dreptul să însereze în actul de concesiune, în ceea ce privește subvențiunea Statului, clauze care ar fi imperative sau contrarii la prescripțiunile legii.

Însă se poate întâmpla ca departamentul sau comuna să nu vrea să consimtă a acorda concesiunea, de cât dacă obține de la Stat o subvenție determinată, și în acest caz, n'ăși vedea nici un inconvenient ca actul de concesiune să cuprindă

în privința aceasta o clauză suspensivă, căci administrațiunea va rămânea ast-fel stăpână de a aprecia dacă poate primi cererea departamentului sau a comunei.

PAVAGIUL DE CĂRAMIDA ÎN STATELE-UNITE

Pavagiul de cărămidă nu este o noutate, căci să găsească aplicat de mult încă în Olanda și Japonia, dar el s'a răspândit în Statele Unite mai cu seamă de la 1885.

Prima aplicațiune făcută de orașul Charleston, datează din 1870 și acest pavagiu s'a menținut până acum; uzura suferită timp de 22 ani de serviciu este $13^m/m$.

De la 1885 s'a adoptat pentru pavagiu cărămizile zise vitrificate, și întrebuințarea lor s'a răspândit repede în principalele orașe; la Philadelphia în 1888, la New-York, Chicago, Pittsburg Saint Louis etc., în 1895. Suprafața stradelor în 22 de orașe principale din America de Nord să compune în medie, de $24^0/0$ asfalt, $32^0/0$ macadam și $44^0/0$ pavele de cărămidă. Actualmente există 175 de fabrici de cărămidă din care unele produc până la 100 milioane cărămizi pe an.

Argilele întrebuințate la fabricarea acestor cărămizi începe a se vitrifica între 800^0 și 980^0 ; o supra-încălzire de 250^0 completează vitrificarea și dă o cărămidă foarte dură care sgârie cuarțul, casura e compactă și absoarbe $3-6^0/0$ de apă. Culoarea cărămizii variază cu felul argilei întrebuințate, însă în orice cas, culoarea trebuie să fie uniformă în tot corpul cărămizii.

În cele mai bune cărămizi absorbțiunea apei variază între 0.75 și $5^0/0$ înmuierea fiind făcută timp de 24 de ore, și după ce s'a încălzit cărămida la 100^0 . Această măsură a porozității nu este de cât aproximativă, de oare-ce cărămida nu este saturată nici o dată după 24 ore de imersiune.

De altminterlea, porozitatea care dă o bună bază pentru a aprecia gradul de vitrificare a cărămizilor, nu dă de cât indicațiuni vagi asupra

gelivității, căci e de ajuns ca cărămida să fie bine vitrificată, de și relativ poroasă, pentru a rezista înghețului.

Cărămizile cele mai dense, pentru condițiuni egale sunt mai tot d'a-una cele mai bune, această densitate variază între 1.95 și 2.50.

Rezistența la sfărâmare este superioară sarcinelor ce au a suporta: ea variază între 300 și 2000 kgr. pe centimetru pătrat pentru cărămizile bune și între 600 și 800 kgr. pentru cărămizile făcute cu argilă impură.

Rezistența la rupere este interesantă pentru că ea este un indiciu prețios pentru evaluarea tenacității: ea variază între 140 și 220 kgr. pe cm. pătrat.

Tenacitatea, care e calitatea de căpetenie de obținut pentru cărămizile de pavagiu, să apreciază făcând să se rostogolească într'un tambur un număr oare-care de cărămizi cu fragmente de cuarț, de fontă și de fer și notând pierderea suferită prin lovituri și știrbituri după un timp oare-care.

Aceste încercări nu sunt riguroase și dau rezultate care nu sunt comparabile. D. Wheeler a propus, în scopul de a le uniformiza, întrebuințarea de tambururi poligonale de lemn, de $0^m.760$ lungime pe $0^m.915$ diametru, mergând, o oră sau două cu 20 sau 30 învârtituri cu cărămizi care umplu un sfert din volumul lor. Acelaș autor a mai propus o formulă empirică pentru a estima valoarea comparativă a cărămizilor în funcție de calitățile lor: tenacitate, rezistență, absorbțiune, etc. dar această formulă care ar putea aduce servicii nu este adoptată încă pretutindeni.

Toate argilele superficiale, impure, pot servi la fabricarea cărămizilor de pavagiu, dar cele mai

întrebuințate sunt argilele schistose, care se întâlnesc adese în mase dure, compacte, stratificate în pături groase, ușor de prefăcut în pastă cu malaxorul și destul de impure pentru a se vitrifica ușor fără a deveni casante. Când argila este prea fusibilă, i se adaugă câte o dată 10—25% argilă refractară.

În exploatările mari în care debitul zilnic înțepe 200.000 de cărămizi, argila este extrasă din carieră cu un excavator cu abur. Ea este pe urmă măcinată, cernută malaxată. Presarea se face în puternice mașini producând până la 12.000 cărămizi pe zi. Cărămizile tăiate cu firul la aruncarea lor din mașină, sunt împinse apoi în tipare, cea ce le face mai dese și rotunzește muchile.

Coacerea se face în general în cuptoare cu tragerea răsturnată care pot conține până la 300.000 cărămizi; ea ține șapte până la zece zile.

Răcirea trebuie să fie încetă și să dureze cel puțin zece zile pentru a produce un fel de *călire* care asigură cu atât mai mult omogeneitatea și tenacitatea lor cu cât e mai prelungită.

Aproape 30% din cărămizile conținute într'un cuplor, acele de la partea superioară, sunt prea arse și convin la căptușirea canalurilor său pentru fundațiuni, din cauza marelor rezistențe la sfărămare și a micii lor porozități, 70—80% convin pentru pavagiu.

Dimensiunile uzuale ale cărămizilor de pavagiu sunt 210×100×60 și 230×100×75^m/_m. Ele trebuie așezate pe o bună fundație sau pe o platformă și pe lat, cu lungimea lor perpendiculară pe direcțiunea stradei.

Terenul, bine nivelat și bătut cu un cilindru de cel puțin șase tone, este acoperit cu un strat de nisip de 0^m.05 apoi după intensitatea și natura traficului stradei, cu un strat de beton de 0^m.10 până la 0^m.20 beton, acoperit la rândul său cu

un strat de 0^m.025 nisip pe care se așază cărămizile umplând rosturile cu catran sau mai bine cu ciment sau nisip. Înainte de această umplere, cărămizile sunt bătute cu un maiu de 30 kgr. sau cu un cilindru de 5 tone și sunt menținute timp de o lună acoperite cu un strat de nisip de 12^m/_m pentru a asigura umplerea rosturilor.

Costul e foarte variabil după împrejurări. Se pare însă că e mai mic de cât pentru toate celelalte pavagii întrebuințate până acum. Ast-fel în 1895 la Saint Louis costul m. p. de diferite pavagii a fost:

Cărămizi pe beton de 150 ^m / _m .	. 6.50 m. p.
Asfalt pe beton	 15.50 »
Gres pe beton.	 11.25 »
Gres pe nisip	 10.90 »

Costul cărămizilor de prima calitate trebuie socotit 50 lei.

La Indianapolis pavagiul de cărămizi pe beton de 0^m.15 a costat 11 lei 40 m. p. și la Philadelphia 12 lei. Cheltuielile de întreținere anuale sunt evaluate, la Saint-Louis, pe metru pătrat: 0.06—0.30 pentru pavagiu de cărămizi, 0.06 pentru granit, 0.30 pentru lemn și asfalt, în fine 0.40 la 0.60 pentru macadam. Din punctul de vedere al rulmentului, D. Hering crede că pavagiul de cărămizi ocupă al treilea rang, având înaintea lui șinile și asfaltul și după dânsul pavelele de granit de lemn și macadamul.

În definitiv pavagiul de cărămizi constituie un pavagiu foarte curat, ușor de spălat și relativ puțin sgomotos.

Caii pot urca pe dânsul rampe de 10%. Pentru durată nu există încă date certe, să crede însă că durează mai mult de cât un bun pavagiu de gres.

BIBLIOGRAFIE

Domnule Președinte,

Am onoare a vă trimite pentru Biblioteca Societății două exemplare din lucrarea ce am publicat în anul curent asupra Salinelor române, din punctul de vedere tehnic și economic, putând servi de conducător persoanelor care doresc să cunoască modul

de exploatare al importantelor noastre mine de sare, și vă rog să bine-voiți a dispune să se anunțe prin Buletinul Societății aparițiunea acestei scrieri.

Bine-voiți vă rog Domnule președinte a primi asigurarea prea osebitei mele considerațiuni.

Floru Dianu.

Inspectorul Salinelor.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBLICAȚIUNE

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 30 Iunie a. c. orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a lucrărilor de pavare și nivelare de la Orfelinatul din Focșani.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 18,000.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa casei de Depuneri sau a ori-cărei alte casierii de județ coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Octombrie 1897 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 100 lei.

Condițiile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine și că au mai executat lucrări de asemenea natură și în bune condițiuni.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 30 Iunie a. c. orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcției unei bucătării și spălătorii la orfelinatul din Focșani.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 19,480,58 bani.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa casei de Depuneri sau ori-cărei alte casierii de județ coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 15 Octombrie 1897 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 200 lei.

Condițiile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine, că au executat asemenea lucrări și în bune condițiuni.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 16 August a. c., orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcției localului gimnasiului din orașul Roman.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 200,000.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa casei de Depuneri sau ori-cărei alte casierii de județ coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 15 August 1898, pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 200 lei.

Condițiile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 28 Iunie a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister, din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcției mobilierului necesar gimnasiului din Tg.-Jiu.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 12318 bani 60.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa casei de Depuneri sau a ori-cărei alte casierii de Județ, coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Septembrie a. c., pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 100 lei.

Condițiile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine, ce au executat, lucrări de asemenea natură și importanță și în condițiuni bune.

FABRICI DE VAR HYDRAULIC DIN BREAZA ȘI COMARNIC (PRAHOVA)

A DOMNILOR

ERNEST MANOËL & OBLED

CELE MAI MARI ȘI MAI VECHI DIN VALEA PRAHOVEI

Producția anuală 20,000 tone

Varul hydraulic, fabricat în aceste fabrici este *garantat în mod absolut* de prima calitate, constant uniform, fiind experimentat înainte de a fi predat la laboratorul fabricii.

Garantăm o *rezistență progresivă* și copiam mai jos rezultatele constatate la laboratorul Onor. Școalei de Poduri și Sosele din București cu certificatul No. 466, din 7/19 August 1895.

Certificat

„Rezultatele obținute la examinarea de 28 zile a probei de var hydraulic, semnată „G. B.“ prezentată spre examinare la Laboratorul de Chimie al Școalei de Poduri și Sosele de D-nul E. Manoël, fabricant de var, în Comarnic și Breaza, cu petițiunea înregistrată la No. 343 în 1/13 Iulie 1895.

„1. Greutatea volumetrică.

„Un decimetru cub de var hydraulic cântărește, alănat 766 grame, indelat 1180 grame.

„2. Densitatea.

„Densitatea determinată cu aparatul «Schumann» este 2.85.

„3. Granulositatea.

„Varul hydraulic cernut cu un system de 2 site, din care una cu 900 ochiuri, iar cea-laltă cu 5000 ochiuri pe centimetru pătrat lasă:

residui pe sita de 900 ochiuri	31.0%
„ „ „ „ 5000 „	11. „
„trece prin sita de 5000 „	58. „
	100.

„4. Prisa.

„Pasta făcută din var hydraulic cu 4% apă și examinată cu acul «Vicat» se întărește în 25 ore, 10 minute.

„5. Rezistența la tracțiune.

„Pentru constatarea rezistenței la tracțiune, s'a confecționat 80 briquete, din care 40 din var hydraulic pur cu 33% apă, iar din mortar (1 var hydraulic și 3 nisip normal german) cu 11,5% apă.

„După 72 ore de la confecționarea briquetelor (în acest interval au fost acoperite cu hârtie umedă), jumătate din numărul fie-cărui grup de 40 s'a conservat. Cifrele din următorul tablou indică forța în chilograme sub influența căreia s'a produs rupțura pe centimetru pătrat de secțiune cu aparatul normal «Michaelis» briquetele având o secțiune de 5 centimetri pătrați

Briquete de var hydr. pur 33% apă.				
7 zile	28 zile	7 zile	28 zile	
CONSERVATE ÎN				
APA		AER		
1	10.0	20.0	12.0	18.0
2	10.5	19.0	11.0	18.0
3	10.5	18.5	12.0	17.5
4	11.5	20.0	11.5	16.5
5	11.0	19.5	11.5	16.0
6	10.5	18.0	11.0	17.5
7	11.0	19.0	18.5	17.5
8	10.5	21.0	11.0	16.6
9	10.0	20.0	11.5	17.0
10	11.0	19.2	12.5	18.5
Suma	106.5	194.5	165	173.0
Media	10.65	19.45	11.65	17.30

Briquete de mortar (1:3) cu 11,5% apă				
7 zile	28 zile	7 zile	28 zile	
CONSERVATE ÎN				
APA		AER		
1	3.0	10.5	4.0	9.5
2	3.0	11.0	3.5	11.0
3	3.5	11.5	4.5	10.0
4	3.0	11.5	3.0	9.5
5	3.5	9.5	3.5	8.5
6	4.0	11.0	4.0	8.5
7	4.5	11.0	4.0	10.0
8	3.5	11.5	4.5	9.5
9	3.0	11.0	3.5	9.0
10	4.0	11.5	3.5	10.0
Suma	35.0	109.0	39.0	95.5
Media	3.50	10.90	3.90	9.55

„6. Constanța volumului.

„Pentru constatarea constanței volumului s'au confecționat 4 galete din var hydraulic cu 40% apă.

„După 72 ore de la confecționarea lor, două s'au confecționat în apă, iar cele-lalte două s'au expus în timp de 6 ore la o temperatură de 120° cels. Toate s'au comportat bine).

„p. Șeful Laboratorului de Chimie.

(ss) Gr. Pfeiffer.

București 719 August 1895.

p. Director

(ss) N. I. Popescu.

Ast-fel probăm că varul nostru îndeplinește toate condițiunile cerute prin caetele de sarcine ale Onor. Ministerelor de Lucrări Publice și Onor. Serviciul de Genii și întrece toate produsele similare din România și chiar din Europa.

Fabricile noastre mai produc și un var hydraulic special pentru tencueli pe care asemenea îl garantăm

Pentru a se evita ori-ce falsificare de care am fost adesea ori victime, varul nostru este vândut numai în saci plumbuiți și fie-care sac plumb. poartă marca «Stela» depusă la Onor. Trib. Ilfov, conform legii. Rugăm pe Onor. noastră clientelă de a distruge plumburile imediat după întrebuințarea varului nostru, ast-fel ca plumburi să nu se poată a se mai întrebuința din nou.

Varul nostru a fost întrebuințat cu succes la lucrările noi pe linia Craiova-Calafat de D-nii Antreprenorii Locatelli, Bouvier și Rasazza; de D-nii Antr. Rizzardi & Durando și Farant pe linia Târgu-Ocna-Moinești, de D-nii Hirsch & Comp, la lucrările liniei Bărlad-Galați, de D-l Inginer Șef de divizie Gheorghiu la lucrările apărări Podului peste Dunăre, la lucrările variantei Harboș-Brăila de D-l Ing. Șef Zahariade, și de D-l Antr. Ing. Pellerin, la linia Bărlad-Galați la lucrarea de alimentarea Apei antreprisa F. Camiz Brăila.

Fie-care vagon a fost experimentat la laboratorul Școalei de Poduri și Sosele conform regulilor stabilite de Serviciul respectiv, și a fost în urma încercării aprobat, ne având până astăzi nici un vagon refuzat.

Bazat, dar pe aceste repetate experiențe, și având în vedere îngrijirea cu care fabricăm varul nostru; garantăm în mod absolut calitatea varului predat de fabricile noastre.

Fabricând cantități mari predăm varul cu prețul cel mai redus.

Pentru deslășur și comande a se adresa la fabrica.

ERNEST MANOËL & OBLED
Comarnic (Prahova)

Trenuri constituite cu material ordinar (28 tr.)

de la 1892 până la 1895.

6 trenuri (greutatea medie $203\frac{1}{2}$ t)

de la 1892 până la 1895

6 trenuri (greutatea medie $179\frac{1}{2}$ t)

în 1893.

1 tren (greutatea medie $166\frac{1}{2}$ t)

de la 1892 până la 1895

10 trenuri (greutatea medie $152\frac{1}{2}$ t)

în 1892 și 1893.

2 trenuri (greutatea medie $139\frac{1}{2}$ t)

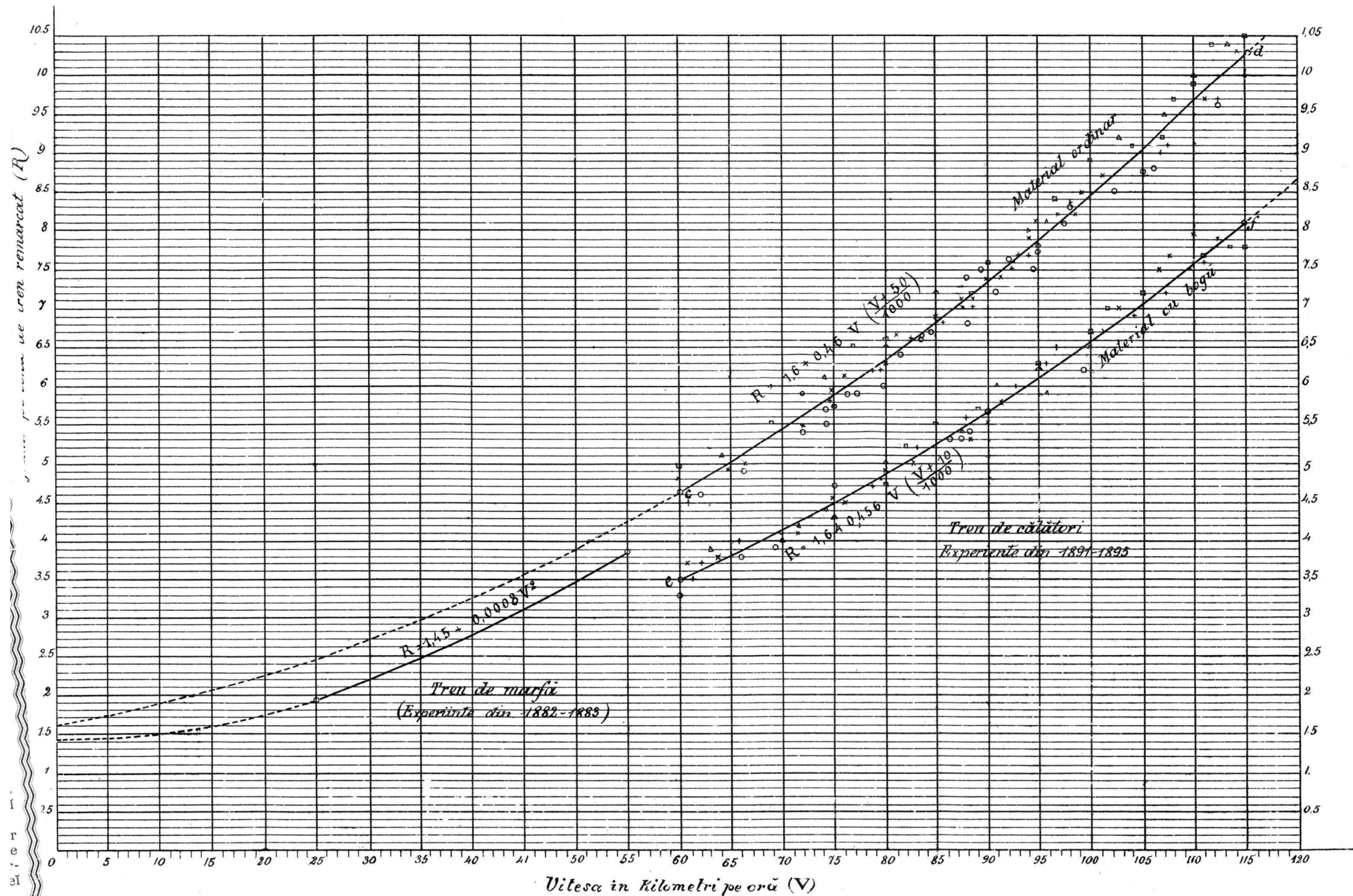
în 1892 și 1893.

3 trenuri (greutatea medie $122\frac{1}{2}$ t)

Trenuri constituite cu material cu bogiu

în 1895

10 trenuri (greutatea medie $200\frac{1}{2}$ t)



TEORIA GENERALA A CIRCULAȚIUNI GAZELOR IN CONDUCTE

Când un fluid circulă într'un conduct, întâmpină, din cauza frecării de pereți conductului, a schimbării lui de direcțiune și de secțiune, rezistențe cari produc o oare-care *pierdere de presiune* (perte de charge) și prin urmare reduce viteza de scurgere; pierderea de presiune sau de încărcare poate servi pentru a măsura rezistența. Diferitele rezistențe cari se manifestă în scurgerea unui gaz printr'un conduct sunt : frecarea de pereți conductului, schimbarea de direcțiune, și în fine variația secțiunii ; în adevăr, moleculele gazului cari sunt în contact cu pereți, întâmpină din cauza frecării, o rezistență care micșorează viteza de scurgere pe de o parte, iar pe de altă parte această acțiune se comunică din strat în strat până în centrul conductului așa în cât în această regiune viteza este maximă, iar către pereți ea este minimă. Dacă (E) reprezintă presiunea la originea conductului și (e) presiunea la finele lui, după numeroasele experiențe făcute de D-nii *Girard, d'Aubuisson* și *Piculet* rezultă, că pierderea de presiune provenită din cauza frecării moleculelor este exprimată prin relație.

$$(1) \quad E - e = \frac{KXl}{\omega} \cdot \frac{dV^2}{2g} \text{ în care}$$

E—e reprezintă pierderea de presiune datorită frecării.

d=densitatea gazului în raport cu apa.

l=lungimea totală a conductului.

X=perimetru.

ω =secțiunea presupusă constantă.

K=coeficientul de frecare care depinde de natura pereților.

V=viteza medie constantă ¹⁾.

¹⁾ Se numește viteza medie într'o secție oare-care, viteza care multiplicată cu secțiunea să ne reprezinte volumul de gaz care se scurge.

$$Q = \omega V = \frac{\pi D^2}{4} V.$$

Termenul $\frac{KXl}{\omega}$ se numește coeficientul de rezistență.

$$R = \frac{KXl}{\omega}.$$

Experiențele făcute cu conducte de fer au dat ca rezultat pentru coeficientul K: $K=0,006$.

La finele conductului presiunea este

$$e = \frac{dV^2}{2g} \quad (2)$$

prin urmare ecuația (1) devine:

$$E - e = R e \text{ de unde}$$

$$e = \frac{E}{1+R}$$

din relația (2) vom obține viteza (v)

$$v = \sqrt{\frac{2GE}{d(1+R)}}$$

la origine presiunea va fi: $E = \frac{dV^2}{2g}$

(v) și (V) fiind vitezele la originea și la finele conductului. Dacă gazul s'ar scurge dintr'un recipient printr'un ajutoraj, vom avea un coeficient de contracțiune ca în cazul lichidelor:

$$\varphi = \frac{v}{V} \text{ de unde } V = \frac{v}{\varphi} \quad (3)$$

în cazul acesta coeficientul de rezistență (R) va fi:

$$R = \left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right)$$

iar pierderea de presiune produsă de contracțiune va fi exprimată prin:

$$E - e = \frac{dV^2}{2g} - \frac{dv^2}{2g} \text{ înlocuind } (V^2) \text{ prin}$$

$$V^2 = \frac{v^2}{\varphi^2} \text{ din relația (3) vom obține}$$

$$E - e = \frac{dv^2}{2g\varphi^2} - \frac{dv^2}{2g} = \frac{dv^2}{2g} \left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right) = Re$$

În cazul când recipientul este prevăzut cu un

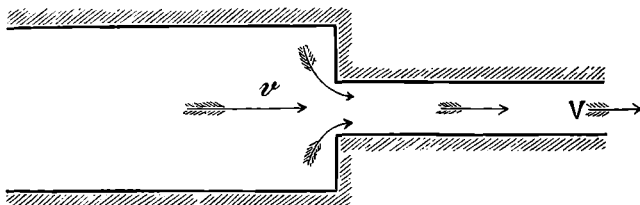
ajutaj conic, suprimând ori-ce contracțiune vom avea $\varphi=1$ căci în cazul acesta coeficientul de contracțiune (φ) depinde de unghiul (d) din vârful conului; și când $d=30^\circ$ D-nu *Pecelet* a găsit $\varphi=1$ așa dar $R=0$ iar viteza (V) a gazului va fi:

$$V = \sqrt{\frac{2GE}{d}}$$

pentru un tub cilindric de secțiune circulară și de diametru (D) vom avea:

$$\begin{aligned} X &= \pi D^2 \\ \omega &= \frac{\pi D^2}{4} \text{ de unde} \\ \frac{X}{\omega} &= \frac{4}{D} \text{ prin urmare} \\ R &= \frac{4KL}{D} \end{aligned}$$

Variațiunile de secțiune produc de asemenea pierderi de presiune; dacă (v) și (V) sunt vitezele în recipient și după eșirea gazului din recipient (fig. 1)



(Fig. 1)

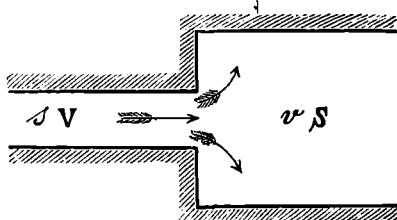
după eșirea gazului rezultă o pierdere de presiune exprimată prin:

$$\frac{dV^2}{2g} \left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right)$$

φ = coeficient de contracțiune = 0,83.

În cazul când secțiunea conductului mărește într'un mod brusc (fig. 2) pierderea de presiune va fi exprimată prin diferența de viteză ($V-v$);

$$E = \frac{(V-v)^2 d}{2g}$$



(Fig. 2)

1) *Ser.* Când un gaz se află în mișcare presiunea sa totală se compune din *presiunea vie* și din *presiunea moartă* sa statică.

Presiunea vie este $\frac{dV^2}{2g}$ care corespunde la viteza de scurgere; presiunea moartă este indicată de un manometru așezat în conduct normal curentului. Suma presiunii vie și moartă, este presiunea *totală* sau *dinamică* indicată de manometru. Dacă (p) este presiunea moartă în conductul de secțiune (s) și (p) presiunea moartă în (S); pierderea de presiune va fi:

$$E = p + d \frac{V^2}{2g} - \left(p + d \frac{v^2}{2g} \right) = \frac{d}{2g} (V-v)^2$$

$$\text{însă } \frac{V}{v} = \frac{S}{s} \text{ de unde } v = V \cdot \frac{s}{S}$$

prin urmare pierderea de presiune în funcție de (V) va fi:

$$E = \frac{(V-v)^2 d}{2g} = \frac{\left(V - V \frac{s}{S} \right)^2 d}{2g} = \frac{dV^2}{2g} \left(1 - \frac{s}{S} \right)^2$$

această expresiune poate fi exprimată și în funcția de viteza (v):

$$E = \frac{\left(v \frac{S}{s} - v \right)^2 d}{2g} = \frac{dv^2}{2g} \left(\frac{S}{s} - 1 \right)^2$$

Când conductul ABCDEF (fig. 3) prezintă o porțiune (CD) al cărui diametru este mai mic.

Vom avea o pierdere de presiune în (AB) exprimată prin relația:

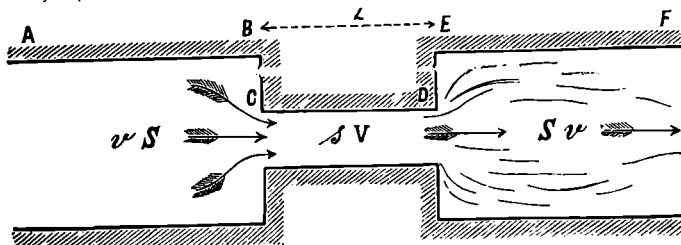
$$\frac{V^2 d}{2g} \left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right)$$

în conductul (CD) vom avea o pierdere de presiune datorită frecărei, exprimată prin:

$$\frac{V^2 d}{2g} \cdot \frac{KXL}{s}$$

în trecerea gazului în conductul (EF) există earăș o pierdere de încărcare (presiune) de formă:

$$\frac{V^2 d}{2g} \left(1 - \frac{s}{S} \right)^2$$



(Fig. 3)

Așa dar pierderea totală va fi:

$$E = \frac{V^2 d}{2g} \left[\left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right) + \frac{KXL}{s} + \left(1 - \frac{s}{S} \right)^2 \right]$$

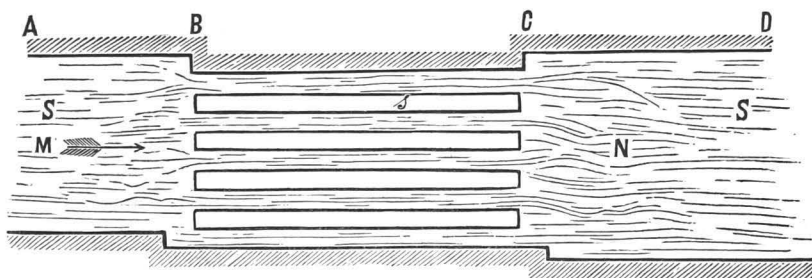
dacă neglijem frecarea în conductul (CD) această formulă se simplifică și vom avea:

$$E = \frac{V^2 d}{2g} \left[\left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right) + \left(1 - \frac{s}{S} \right)^2 \right]$$

în această formulă coeficientul de rezistență totală este :

$$R = \left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right) + \left(1 - \frac{s}{S} \right)^2$$

În unele aparate curentul gazos este nevoit a trece printr'un număr oare-care de tuburi; în acest caz este de însemnat că curentul se repartisează de-o potrivă în aceste tuburi, viteza este aceeași în fie-care din ele și diferența de presiune ($E - e$) (la perte de charge) între conductele (M) și (N) este aceeași pentru toate tuburile, (fig. 4).



(Fig. 4).

Va fi dar suficient de a face calculul pentru unul din ele ; dacă (S) este secțiunea tubului (AB) și (CD), și (s) secțiunea (ns) la ieșirea gazului în (C) devine (S) când curențele sunt reunite ; diferența de presiune va fi :

$$E = \left[\left(\frac{1}{\varphi^2} - 1 \right) + \frac{4Kl}{2} + \left(1 - \frac{ns}{s} \right)^2 \right] \frac{dV^2}{2g}$$

este de însemnat că dacă viteza de scurgere este aceeași în fie-care tub, rezistența provenită din cauza frecării moleculelor este aceeași pentru un tub ca și pentru un număr oare-care. Expresiunea generală a coeficientului de rezistență este :

$$R = \frac{4lX}{S}$$

pentru un singur tub de diametru (D) avem :

$$X = \pi D; S = \frac{\pi D^2}{4} \text{ așa dar}$$

$$R = \frac{4Kl}{D}$$

și pentru un număr de (n) de tuburi diametru (D) vom avea :

$$X = \pi n D; s = \pi n. \frac{D^2}{4} \text{ și } R = \frac{4Kl}{D}.$$

asă dar de aci se vede că coeficientul de rezistență este același.

Pierdere provenită din cauza frecării nu este

aceiași dacă se înlocuește un tub unic printr'un număr de (n) tuburi de aceeași secțiune totală, cu alte cuvinte lăsând să treacă cu aceeași viteză același volum de gaz ; dacă (D) este diametrul fiecăruia din cele (n) tuburi și (D') diametrul tubului unic, secțiunile fiind aceleași vom avea :

$$\frac{\pi D'^2}{4} = \pi n \frac{D^2}{4} \text{ de unde}$$

$$D' = D \cdot \sqrt{n}$$

pierdere de presiune provenită din cauza frecării în cele (n) tuburi este :

$$E = \frac{4Kl}{D} \cdot \frac{dV^2}{2g}$$

$$\text{și în tubul unic: } E' = \frac{4Kl}{D'} \cdot \frac{dV^2}{2g}$$

(K) și (K') fiind coeficienți de frecare pentru diametrele (D) și (D'), vitezele fiind aceleași vom avea din relațiile de mai sus :

$$\frac{E}{E'} = \frac{K}{K'} \cdot \frac{D'}{D} = \frac{K}{K'} \cdot \sqrt{n}$$

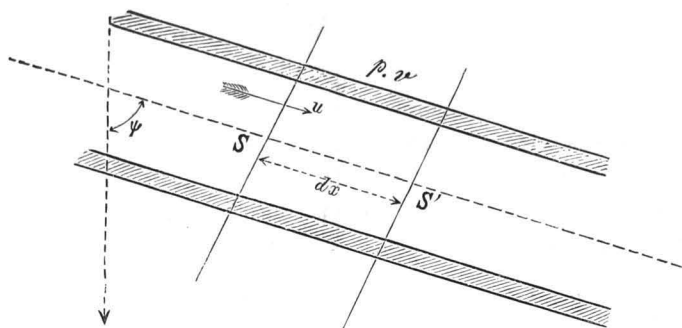
Experiența a demonstrat că pentru 100 de tuburi ($n = 100$) frecarea este de 10 ori mai mare în cele (n) tuburi.

Când dimensiunile unui conduct sunt date, vom putea calcula cu ajutorul formulelor de mai sus pierdere de presiune produsă de diferitele rezistențe; când presiunea motrice și originea conductului este cunoscută, se poate deduce presiunea care rămâne la cea-laltă extremitate, pentru a produce viteza de scurgere, sau invers, se poate calcula presiunea motrice necesară pentru a produce o viteză determinată.

Casul unui conduct înclinat.

Dacă considerăm un conduct înclinat (fig. 5) formând cu verticala un unghi (φ) și dacă (P) este

greutatea gazului, trebuie să determinăm pentru o secțiune (S): viteza gazului (u), volumul specific (v), temperatura (T) și în fine presiunea (p).



(Fig. 5).

Volumul gazului va fi :

$$P \cdot v = S \cdot u \quad (1)$$

a 2-a ecuațiune care trebuie stabilită este ecuațiunea *caracteristică* a gazelor :

$$p \cdot v = RT \quad (2)$$

$$\text{în care } T = 273 + t \text{ și } R = \frac{p_0 v_0}{273}$$

R=fiind coeficientul de rezistență.

Este necesar de a căuta energia ¹⁾ totală a masei gazoase, când această masă ajunge la secțiunea (S') apropiată de secțiunea (S) de o cantitate (dx); această energie totală se compune din *energia cinetică* (forță vie), și din *energia interioară*. Energia cinetică este :

$$\frac{Pu^2}{2g}$$

când însă gazul ajunge în secțiunea (S'), augmentarea energiei cinetice va fi reprezentată prin expresia :

$$\frac{Pu \, du}{g}$$

iar creșterea energiei interioare va fi :

$$\frac{P \cdot C}{A} \cdot dT \quad \text{în care}$$

C=căldura specifică.

¹⁾ Prin cuvântul energie, se înțelege facultatea de a executa un lucru mecanic, energia poate fi *actuală* (dynamica, cinetică) sau potențială, după cum lucrul se produce în realitate sau este cu posibilitate de a se produce.

William John Macquarn Rankine.

A=echivalentul mecanic al căldurii ¹⁾.

Ațiunile exterioare exersate asupra masei gazoase sunt : 1) Travaluiul presiunii exterioare, 2) ac-

țiunea gravitați, și înfine echivalentul mecanic a masei gazoase care traversează peretele conductului.

Determinarea acțiunii (lucrări) presiunii exterioare

Fie (p) presiunea exersată asupra gazului trecând prin secțiunea (S) ; pentru suprafața (S) vom avea presiunea (p.S) ; iar lucrarea presiunii (le travail de la pression) exersată asupra gazului va fi :

$$p \cdot S \cdot U$$

în secțiunea (S') vom avea o lucrare de contrapresiune —d (p. S. u)

Acțiunea gravitați lucrează în sensul circulațiunii gazului, așa dar vom avea :

$$P \cdot dx \cdot \cos \psi = \text{travaluiul greutatei.}$$

Transmisiunea căldurii prin pereți conductului se obține în modul următor : Fie (T₀) temperatura

¹⁾ Experiențele lui Hirn la Uzina de la Logelbach de lângă Colmar, au condus la determinarea valorii lui (A) și a găsit pentru această cantitate valori oscilând între $\frac{1}{420}$ și $\frac{1}{432}$.

În adevăr dacă (Q) reprezintă totalitatea căldurii exprimată în calorii produsă de o lucrare (Travail) (T) exprimată în kilogramometri, vom avea :

$$\frac{T}{Q} = T \text{ sau } T = QJ \text{ pe de altă parte :}$$

$$\frac{Q}{T} = A \text{ sau } Q = AJ : \text{ deci}$$

$$A = \frac{1}{J} \text{ sau } J = \frac{1}{A} \text{ pentru aer vom avea :}$$

$$J = \frac{P \cdot v \cdot \alpha}{C - c} = \frac{1033 \cdot 1,293}{0,0689} \times \frac{1}{273} = 425$$

¹⁾ Kilogramometri care se admite astăzi pentru gazele permanente. Georges Dariès, Conducteur des ponts et chaussées (La thermodynamique).

mai inferioară cu (T), fie (M) coeficientul de transmisie; cantitatea de căldură transmisă prin pereți va fi:

$$M(T - T_0)$$

dacă (l) este perimetrul conductului cantitatea de căldură transmisă va fi:

$M(T - T_0) l \cdot dx$, iar echivalentul mecanic este:

$$\frac{M(T - T_0) l \cdot dx}{A}$$

egalând aceste expresii vom obține:

$$\frac{Pu \, du}{G} + \frac{P \cdot C}{A} \cdot dT = -d(p \cdot S \cdot u) + P \, dx \cos \psi - \frac{M}{A} (T - T_0) l \cdot dx \quad (3).$$

Această expresie se poate simplifica; considerăm ecuațiile fundamentale ale gazelor:

$$Pv = S \cdot u \quad (1)$$

$$p \cdot v = RT \quad (2)$$

de aci deducem:

$$\begin{aligned} p \cdot S \cdot u &= PRT \text{ și} \\ (4) \quad d(p \cdot S \cdot u) &= P \cdot R \cdot dT \end{aligned}$$

înlocuind această valoare în ecuația (3) vom avea:

$$\frac{Pu \, du}{G} + \frac{PC}{A} \cdot dT + PRdT + \frac{M}{A} (T - T_0) l \, dx = P \, dx \cos \psi \quad (5)$$

dividem această relație prin (P)

$$\frac{u \, du}{g} + \frac{C}{A} \cdot dT + R \, dT + \frac{Ml}{AP} (T - T_0) \cdot dx = dx \cos \psi \quad (6)$$

este de însemnat în această ecuație că numai temperatura (T) este variabilă, și viteza (u); de de asemenea:

$$C - c = AR \text{ de unde}$$

$$R = \frac{C - c}{A} \quad (1)$$

$$\text{raportul } \frac{C}{c} = K = 1,41 \text{ și}$$

$$c = \frac{C}{K}$$

înlocuind această valoare în (C - c) vom avea:

$$C - \frac{C}{K} = AR \text{ sau}$$

$$C \cdot \frac{K - 1}{K} = AR \text{ în definitiv}$$

$$\frac{C}{A} = \frac{K}{K - 1} \cdot R$$

Pentru a găsi valorile tuturilor necunoscute

¹⁾ Collignon (*Théorie nouvelle de l'écoulement des Gaz*).
C = căldura specifică a unui gaz sub un volum constant.
c = căldura specifică sub presiune constantă.

acestei chestiuni, mai avem nevoie de o ecuație, și pentru aceasta vom căuta două expresii a variației energiei interioare, bazându-ne pe ecuația fundamentală:

$$dQ = A(dU + p \cdot dv) \text{ de unde}$$

$$dU = \frac{dQ}{A} - p \, dv \text{ pe unitate de greutate.}$$

$$\frac{dQ}{A} = \text{represintă echivalentul mecanic al căldurii; așa dar variația energiei interioare va fi:}$$

$\frac{P \cdot C}{A} \cdot dT = \frac{Ml(T - T_0) \, dx}{A} + \frac{\beta Pl u^2 \, dx}{2g \cdot S} - P \cdot p \, dv \quad (7)$

în această formulă $\frac{Pu^2}{2g \cdot S}$ represintă pentru secțiunea (S) energia cinetică a masei gazoase în mișcare; $\frac{\beta Pu^2 \, dx}{2g \cdot S}$ represintă întinderea suprafeței de care se produce frecarea, iar $P \cdot p \, dv$ represintă lucrarea exterioară (le travail extérieure).

Ecuațiunea (7) se poate modifica; în adevăr dacă considerăm ecuațiile (1) și (2):

$$Pv = S \cdot u \quad (1)$$

$$p \cdot v = RT \quad (2)$$

și dacă dividem aceste ecuații vom obține:

$$\frac{p}{P} = \frac{RT}{S \cdot u}$$

diferențiând ecuațiunea (1) avem:

$$p \, dv = d(S \cdot u) \text{ și în definitiv}$$

$$p \cdot dv = RT \, d\left(\frac{S \cdot u}{S \cdot u}\right)$$

înlocuind aceste valori în ecuațiunea (7) vom avea:

$$\frac{P \cdot c}{A} \, dT + PRT \, d\left(\frac{S \cdot u}{S \cdot u}\right) + \frac{Ml}{A} (T - T_0) \, dx = \frac{\beta Pl}{2g \cdot S} u^2 \, dx \quad (8)$$

dividând prin (P) obținem:

$$\frac{c}{A} \cdot dT + RT \, d\left(\frac{S \cdot u}{S \cdot u}\right) + \frac{Ml}{AP} (T - T_0) \, dx = \frac{\beta l}{2g \cdot S} u^2 \, dx \quad (9)$$

(β) = fiind coeficientul de frecare în această ecuație putem înlocui

$$\frac{c}{A} = \frac{K}{K - 1} \cdot R$$

din ecuația (1) obținem volumul specific (v) în funcție de (u):

$$v = \frac{S \cdot u}{P}$$

iar din ecuația (1) și (2) combinate avem:

$$p = \frac{PRT}{S \cdot u}$$

ne va rămâne să determinăm (T) și (U); pentru aceasta trebuie să integrăm cele două din urmă ecuațiuni și să deducem (u) și (T) în funcție de (x).

În adevăr, am stabilit ecuațiunile următoare:

$$Pv = s.u \quad (1)$$

$$pv = RT \quad (2)$$

$$\frac{udu}{g} + \frac{KR}{K-1} dT + \frac{Ml}{AP} (T - T_0) dx = dx \cos \psi \quad (6)$$

$$\frac{KR}{K-1} dT + RTd\left(\frac{s.u}{s.u}\right) + \frac{Ml}{AP} (T - T_0) dx = \frac{\beta l}{2g.s} u^2 dx \quad (9)$$

dacă presupunem că pereți conductului sunt impermeabili căldurei, și dacă conductul este orizontal aceste ecuațiuni se simplifică și vom obține:

$$Pv = su \quad (1)$$

$$pv = RT \quad (2)$$

$$\frac{KR}{K-1} dT + \frac{udu}{g} = 0 \quad (6)$$

$$\frac{KR}{K-1} dt + RTd\left(\frac{s.u}{s.u}\right) = \frac{\beta l}{2g.s} u^2 dx \quad (9)$$

vom considera ca rezistență, numai frecarea masei gazoase de pereți conductului, și această rezistență are ca efect de a transforma în inergie interioară, o parte din energia cinetică. Dacă (u) este viteza după rezistență, energia cinetică va fi:

$$\frac{Pu^2}{2g}$$

Cantitatea de energie cinetică transformată în energie interioară (forță vie pierdută) va fi:

$Q = \frac{Pu^2}{2g}$ iar dacă admitem că nu există nici o frecare, energia ar fi:

$$\frac{Pu^2}{2g} (1 + Q) = \frac{PU^2}{2g} \quad (10)$$

U = este viteza calculată în cazul când nu ar exista nici o rezistență; din ecuația (10) deducem:

$$u^2 = \frac{U^2}{1+Q} = \varphi^2 U^2 \text{ însemnând } 1+Q = \frac{1}{\varphi^2}$$

$$Q = \frac{1}{\varphi^2} - 1 \text{ sau}$$

$$\varphi^2 = \frac{1}{1+Q} \text{ deci}$$

$$u = \varphi U \quad (11)$$

φ = un coeficient și Q = coeficientul de rezistență.

Scădând ecuațiunile (6) și (9) membru cu membru vom avea:

$$\frac{udu}{g} - RTd\left(\frac{s.u}{s.u}\right) = dx \cos \psi - \frac{\beta l}{g.s.2} \quad (12)$$

și dacă conductul este orizontal vom avea:

$$RTd\left(\frac{s.u}{s.u}\right) - \frac{udu}{g} = -\frac{\beta l}{2g.s} u^2 dx.$$

Așa dar cu ajutorul acestor ecuațiuni putem determina valorile necunoscutelor pe cari ni le-am propus, la începutul acestui studiu. Această chestiune și are mai cu deosebire interesul său, din punctul de vedere al distribuției gazului de luminat și al transportului forței motrice prin aer comprimat.

Stabilirea unei formule riguroase, va exige cunoștința condițiunilor termice ale circulației masei gazoase, și legea variațiuni de presiune; așa dar fără a comite o eroare apreciabilă se poate considera mișcarea gazelor ca isothermică, iar în ceea ce privește presiunea avem date foarte imperfecte.

De alt-fel chiar dacă am fi fixați asupra presiunii masei gazoase, formula generală a mișcării va fi destul de complicată după cum se vede din desvoltările de mai sus. de acum din punctul de vedere practic, lucru, de alt-fel care se urmărește în aplicațiunile industriale, vom obține rezultate suficient de exacte, aplicând formula relativă pentru lichide și pentru mișcarea gazelor:

$$\frac{1}{4} D J = \varphi (U)$$

în care $\varphi (V)$ reprezintă frecare raportată la unitate de suprafață a masei gazoase de pereți conductului; iar J = reprezintă pierderea de presiune pe unitate de lungime, adică pe metru; D = diametru interior al conductului; așa dar totul se reduce la determinarea funcțiunei $\varphi (V)$ determinarea acestei funcțiuni până astăzi nu se face într'un mod teoretic, ci prin experiență.

Prony a fost cel dintâiu și în urmă alți ingineri au căutat expresiunile empirice al acestei funcțiuni; pentru lichide această funcțiune a fost determinată de *Prony Barré de St. Venant, Darcy Flamant* etc.

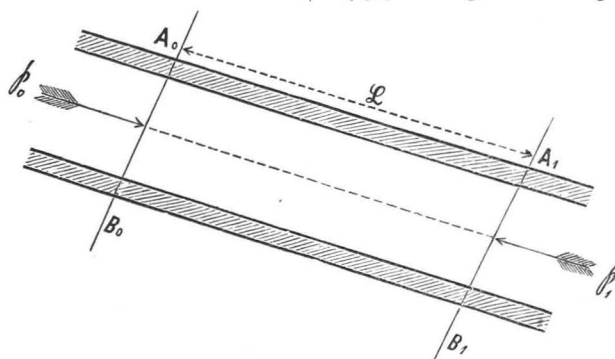
Pentru gaze, după experiențele D-lui *Arson*, asupra gazului de luminat și asupra aerului atmosferic care circulă cu tuburi de fontă sub o presiune mică, funcțiunea $\varphi (V)$ după formula lui *Prony* se determină

$$\varphi (V) = \rho g \ a U + b U^2$$

(a) și (b) fiind coeficienți numerici variabili cu diametru conductului; există table dresate de *Prony* în care anunță valorile confecțiilor (a) și (b).

Intre două secțiuni $A_0 B_0$ și $A_1 B_1$ (fig. 6) distanțe de lungimea (l), presiunile fiind (p_0) și (p_1) vom avea :

$$p_0 - p_1 = \frac{4l}{D} \rho g (aU + bU^2)$$



(Fig. 6).

ρg = reprezintă greutatea specifică a gazului; (U) = viteza medie de scurgere; iar cantitatea de gaz care se mișcă este dată prin formula :

$$Q = \frac{\pi D^2}{4} U$$

Pentru determinarea cantităților (Q) (U) și (ρg) este necesar de a reduce aceste cantități la temperatura și la presiunea gazului care circulă.

Dacă (t) este această temperatură, Q_0 = volumul în metri cubi care se mișcă pe secundă, p presiunea totală a gazului în conduct (exprimată în atmosfere 10,33) vom calcula (a) prin formula :

$$Q = \frac{Q_0 (1 + \alpha t)}{p}$$

α = coeficientul de dilatație a gazului $\alpha = 0,00367$; de asemenea pentru greutatea specifică (ρg) dacă $(\rho g)_0$ este greutatea specifică la zero grade:

$$\rho g = \frac{(\rho g)_0 p}{1 + \alpha t}$$

pentru gazul de luminat $(\rho g)_0 = 0^k,530$ pentru aer:
 $(\rho g)_0 = 1^k,293$.

Există table dresate de *Arson* în care sunt exprimate volumul de gaz în litri și în metri cubi pe oră, diametrul conductului și în fine pierderea de presiune pentru o lungime de conduct $l = 1000$ metri.

G. H. Vartanovici
Inginer

NOTE ASUPRA ÎNTREȚINERII CALEI FERATE ¹⁾

VI. Mișcarea de svârcolire verticală a șinei sub roatele locomotivei.

În articolul precedent ²⁾, am arătat mișcarea verticală a traverselor; — și am spus că: strângând bine tirfoanele, așa ca să nu existe nici un joc între șini și traverse, putem obține d'o dată mișcările tuturor traverselor cu punctele corespunzătoare mișcării șinilor, în fie-care poziție a trenului.

Fig. 10, arată graficele obținute prin experiențele d-lui Couard, știind că, deplasarea verticală a fie-cărui punct al șinei corespundător traverselor;—

pe măsură ce prima osie ajunge succesiv pe 1, 2, 3 și a 7 traversă la șinele de 5 metri și trece succesiv peste cele 12 traverse de la șina de 10 m. lungime. În această figură 10 se arată dar prin liniile trase svârcolirea șinilor pe dată ce prima osie calcă pe capul șinei de 5 m. până ce această osie ese de pe șina de 11 m.; prima osie în diferitele ei faze este represintată prin punctul negru.

5. S'a constatat în general, că toate încheeturile fără osebire se afundă în balast mai mult ca restul șinilor; și că din pricina acestei afundări a încheieturilor, toate dricurile vehiculelor și mașinilor, primesc o mișcare de galopare, care este cu atât

¹⁾ Vezi Buletinul Soc. Politecnice No. 1, Ianuarie din 96, pag. 26.
Idem > > No. 2, Februarie, 96, pag. 60.
> > > No. 7, Iulie 96 pag. 242.
> > > No. 9, Septembrie 96, pag. 305

²⁾ Vezi Buletinul Soc. Politecnice No. 2, Februarie 97, pag. 54

mai pronunțată, cu cât afundarea este mai mare; lungimea șinei și dricului mai scurtă; și îndoparea traverselor mai defectoasă.

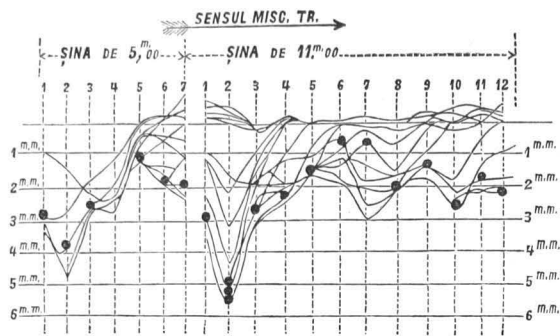


Fig. 10.

a) Pentru a învedera aceasta să urmărim mer-sul mașinei, când prima osie calcă pe capul șinei de 5 m.; șina se coboară de cap cercând a bascula în jurul traversei 1 ca punct fix, și cearcă a ridica traversele 2 și 3, însă roata înaintând spre traversa 1 sub greutatea ei, traversele 1, 2, 3 și 4 se cobor în mod progresiv cu cât roata avansează mai mult. Resultă din această scurtă expunere, că: dacă este ceva care împiedică bascu-larea și prin urmare coborârea mai jos a capului șinei sub povara roți întâiu, apoi aceasta este toc-mai lungimea șinei, care prin greutatea ei proprie și a traverselor ce sunt legate de talpa șinei prin crampoane, tind a cumpăni greutatea roței ca o pârghie în jurul traversei 1-ii, de aceea cu cât șina va fi mai ușoară și mai scurtă, cu atât greutatea roței ce apasă pe capul ei: va putea a o sălta mai repede de capul opus, și numai greutatea traver-selor și balastului d'asupra lor ține echilibrul, ca șina să nu fie săltată mai mult; prin intervenirea acțiunii crampoanelor, căutând a se smulge din traversele ridicate.

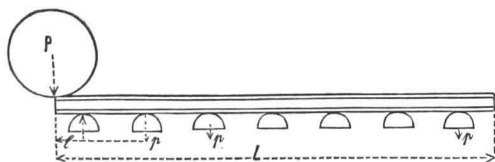


Fig. 11.

Cu cât șina va fi mai scurtă și brațul de cum-pănă l mai mare cu atâta puterea cu care se smulg crampoanele, va fi mai mare, pentru a con-tra balansa greutatea roței și în cazul când lun-

gimea L a șinilor ar fi prea scurtă, puterea de smulgere a crampoanelor va fi așa de mare, că traversele vor fi ridicate cu totul dacă crampoanele vor fi destul de înțepenite pentru a nu fi smulse din traverse.

Aceasta probează că legăturile șinilor cu tra-versele trebuiesc să fie cu atât mai bine făcute, cu cât șinele vor fi mai scurte ¹⁾, și distanța l va fi mai mare.

Pentru aceste motive, lungimea și greutatea și-nilor este o funcțiune a sarcinii roatelor sau mai bine zis a momentului de flexiune ce se naște asupra primei traverse, când prima roată apasă pe capul șinei. Această chestiune însă o vom cerceta mai târziu când vom vorbi în special de lungimea a se da șinilor.

De o-camdată, este destul să constatăm o ten-dință de basculare a șinei în jurul primei traverse a închieturi.

În fig. 10, curbele 1, 2, 3 până la 12 arată cum șinele, se svêrcolesc sub greutatea roților lo-comotivelor, și cum aceste curbe care în definitiv represintă fețele șinilor în diferitele faze; se saltă peste nivelul primitiv al lor, și după aceea se co-boară cu cât roatele locomotivei înaintează.

După această figură ne vine ușor a vedea că atât săltările care sunt de aproape un m.m., pre-cum și coborârile cele mai mari sunt spre capete; adică la închieturi, fapt care învederează următorul lucru ca, înaintea sosirii roților, la închietură; — încheetura, se saltă cu aproape un milimetru pentru a se afunda brusc de 5 până la 6 m. sub nivelul primitiv, din pricina poveri roților.

În acest proces de săltări și lăsături atât la în-cheeturi, cât și în restul șinei; dar mai ales la în-cheeturi, fac ca atât roatele mașinilor și vagoanelor să urce neconținut o rampă provenită din deni-velarea extremităților șinilor, producând în afară de asta și o infinitate de vibrațiuni care sunt în defavorul tracțiunii, transformându-se într'o chel-tuială zadarnică, prin surplusul de combustibil cheltuit.

Fig. 12, arată cum șinele și buragiul traverselor se lasă după o circulațiune de cât-va timp, fiind prin o formă un pat rampant în sensul mișcări trenurilor. Experiențele, ne lipsesc pentru a de-

¹⁾ Lungimile minime ale șinilor, să determină în mod teoretic pe această ipotesă — Vezî Deharme. superstructure, pag. 78.

termina forma ce primește acest pat, pe o linie simplă, în care mișcarea trenurilor de la ducere și întoarcere se face pe o singură cale.

atât voiajiorilor cât și călei însăși. Lungimea vagoanelor, de și este necesară confortului, este în același timp priincioasă producând un efect minim

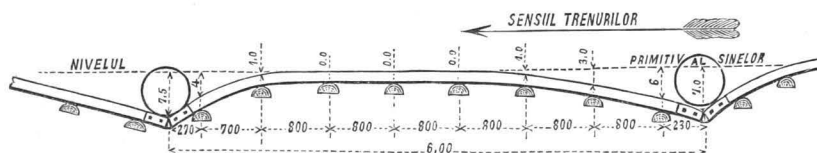


Fig. 12.

Atât în fig. 10 cât și în a 12-a vedem că la încheietură patul traverselor cu capetele șinelor se coboară, mult mai jos decât mijloacele șinelor, ceea ce probează că încheietura este mai slabă de cât restul șinelor, — și din această cauză, presiunea roatelor locomotivei, se transmite pe un număr de traverse mai mic ceea ce face că sarcinile pe balanș, — pe unitatea de măsură, să fie mult mai mare. Aceste rezultate experimentale a îndemnat pe toți inginerii cari sau ocupat cu această problemă să caute a îmbunătăți încheietura, sporind lungimea și secțiunea ecliselor pentru că înclștarea capetelor șinelor să fie mai temeinică; adică: s'o facă tot atât de rigidă ca și corpul șinelor; — tentativă, care fie zis în treacăt nu sa putut realiza, decât parțial până în prezent.

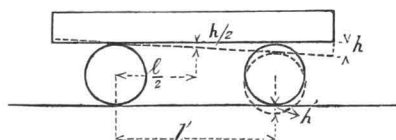


Fig. 13.

b) Coborârea încheieturilor, produce în același timp o cădere a osiilor, cădere care pentru pasageri este cu atât mai desagreadibilă cu cât distanța l între osii este mai mică, căci săltările de galopare care urmează în mod ritmic după fiecare cădere, până ce ea să se piardă cu desăvârșire consumă o putere foarte mare de tracțiune.

Pentru a reduce amplitudinea și puterea distrugătoare a galopărilor, atât în materialul rulant și fix, — s'a căutat a se depărta din ce în ce osiile, dându-se o lungime din ce în ce mai mare vagoanelor. Ast-fel din simpla privire a figurei de față se poate înțelege avantajul vagoanelor lungi și cu osebite a celor cu trucuri care prin faptul că transmite numai pe jumătate căderea unei osii la capul vagonului produce o oboseală mult mai mică;

de sguduire, asupra materialului și voiajiorilor.

În toate aceste sgudituri, buna îndopare a traverselor are o mare importanță, căci se înțelege de la sine că o îndopare defectoasă nu poate de cât adăoga efectele, și violența sguduirilor.

6. La încheieturile șinelor, roatele în rostogolire; cad, de pe extremitatea șinei din urmă pe cea care 'i succedă.

Din privirea fig. 10 se vede de ajuns, cât este de justă această observațiune; prin pozițiunile ce au capetele acestor șini în momentul trecerii roatelor.

Când roatele au călcat pe capul șinei de 5^m. Vezi curbele corespunzătoare punctelor de la 1 până la 4 ¹⁾ se vede că șina începe a bascula și prin urmare a se ridica de capul opus; ridicând, din cauza eclisagiului și capul șinelor de 10^m lung. care cu toate astea, acest capăt; al șinei de 10^m rămâne ceva mai jos, din cauza înclștării insuficiente a eclisagiului. Când roatele ajung către extremitatea șinei de 5^m; adică pe traversele 5 — 7; — și îndată ce roata a atins capul șinei de 10^m; numai de cât, acesta se coboară mai jos ca capul șinei de 5^m, — și această poziție cu mici variațiuni se menține aproape până după trecerea trenului întreg.

Este de observat, că în general după trecerea roatelor peste o încheietură patul traverselor din nainte (vale) rămâne mai jos ca cel de sus, așa că din această cauză la încheietură în general, roatele cad de pe șina din deal pe cea din vale, și ca probă evidentă că aceasta se petrece așa, se poate observa pe liniile duble unde trenurile merg numai într'un sens, că șinile în loc să aibă căpățana utrită tocmai la cap, această turteală începe dela

¹⁾ Numărul curbei este acela pe care se află punctul negru ce reprezintă prima roată, după verticala ce reprezintă No. traversei.

câți-va milimetri încolo; și când linia este mai prost întreținută această distanță trece adesea de 10^{mm} .

7. *Încheeturile șinelor formează punctul cel mai slab al călei actuale.*

Dintr-o simplă ochire a figurei 10 și 12 se poate cu ușurință constata cât este de departe d'a putea obține o soluțiune de continuitate în diferitele traseuri respective; și cât, este de pronunțat jocul acestei încheeturi, prin săltări de aproape un milimetru peste nivelul obicinuit și căderi brusce de 3—4 mm. sub acest nivel chiar cu îndopările cele mai proaspete și mai îngrijite.

Se vede cât de colo, că încheetura în cale se presintă ca o ruptură a șinelor, împiedicând ast-fel continuitatea naturală a metalului.

Această lipsă de continuitate, este dăunătoare până și rezistenței șinei, căci din insuficiența înclăștării capetelor, la încheeturi, momentele de încovoare sunt mai mari ca în tot restul șinelor.

8. *Frângerile șinelor sunt mai numeroase către capetele șinelor de cât către mijloace.*

Din considerațiunile teoretice asupra momentelor de încovoare la extremitățile șinelor, reese că acestea sunt mai mari la extremități, tocmai din cauza insuficienței înclăștării, prin urmare șina din faptul că are acelaș profil devine mai slabă la extremități ca la margini.

Aceste rezultate teoretice pe care le vom desvolta mai târziu sunt pe deplin confirmate de da-

tele statistice ce s'au ținut cu o rigurozitate foarte mare de către Compania de căi ferate Paris-Lion-Mediteranea din Franția.

În adevăr fig. 14 arată starea frângerilor șinelor din anii 1888.

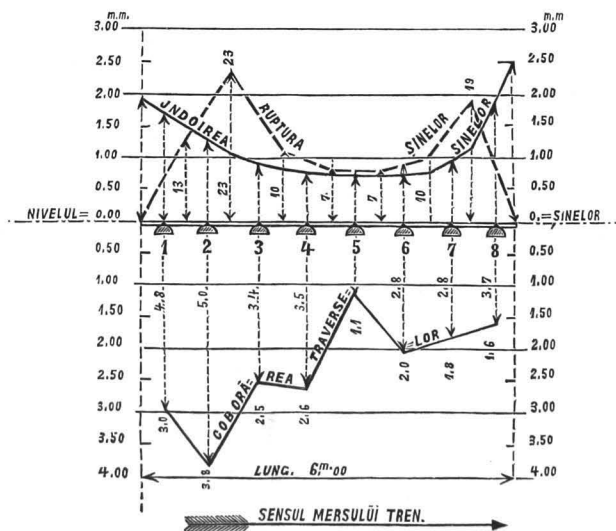
Grafica din față ne arată numărul rupturilor ce au suferit șinele de oțel de 6 m. lungime așezate pe 8 traverse de stejar.

9. a) *Înainte d'a se frânge; șinele, se deformează.*
- b) *Cele mai multe frângeri corespund cu îndoiturile elastice cele mai mari.*
- c) *Îndoiturile permanente corespund aproximativ de asemenea și cu săgețile îndoiturilor elastice.*
- d) *Și cele mai numeroase frângeri, și deformațiuni au loc către extremitățile șinelor.*

Cu numeroase date statistice și experiențe sau format grafica din față, fig. 14 care arată până la evidență adevărurile enunciate mai sus.

Ast-fel din nenumărate experiențe s'a dovedit că starea actuală a căii cu încheetura obicinuită; șinele se cobor la capete încet încet căpătând o săgeată permanentă de 4 până la 5 mm., după o trecere de 35 până la 60 mii de trenuri; și în unele părți unde încheeturile n'au fost ridicate la timp, șinile capătă niște îndoituri strâmbări permanente atât de pronunțate până la 7 mm., că anevoe se mai pot îndrepta pe loc.

Această deformațiune verticală provine din violența isbiturilor roatelor, și aceste violențe cresc



(Fig. 14).

cu cât coborârile încheeturilor sunt mai mari și rămase timp îndelungat mai jos ca mijloacele șinelor.

Frângerile șinelor la capete nu poate fi, de cât efectul acestor cauze; efect, pe deplin demonstrat prin examenul graficelor de față (fig. 10, 12 și 14).

Cu toată îngrijirea adusă îndopărilor, coborârea încheeturilor nu se poate combate de cât printr'un eclisagiu robust.

Eclisele care s'au comportat mai bine până în prezent sunt eclisele corniere gemene; cu aceste eclise răul s'a atenuat însă nu s'a înlăturat.

Cu eclisele corniere exterioare, de pe liniile noastre s'a ajutat puțin rezistența încheeturei însă tot nu s'a ajuns la scopul dorit, căci și astăzi, avem ca lucrare principală a echipelor, așa numita; *ridicare a încheeturilor*.

Din mai multe releveuri s'a dedus că deformația mezii a șinelor în terenurile cele mai sănătoase și balastul cel mai bun este cea arătată prin figura 12.

Deformațiunea șinelor în plan vertical după sensul mersului trenurilor formează niște unde, a căror prelungire, pare a fi influențată de iuțelile trenurilor din circulație.

10. Cauza și influența mișcărilor de galopare a materialului rulant.

Lăsăturile încheeturilor formează așa numitele hopuri, și osiile materialului rulant fiind silit a sări peste dânsle, dricurile vehiculelor primește o mișcare oscilatorie, sau de galopare; această galopare vine din cauza lăsăturilor încheeturilor și vehiculele prin această galopare, produce supra încărcări și descărcări de sarcini în mod brusc așa că, aceste galopări cauzate din ne egalitățile calei, prin lăsăturile și isbiturile produse devin cauze eminente pentru ruptura șinelor.

Grafica reprezentată prin fig. 14 explică aceasta, căci numărul de rupturi cel mai mare este între traversă a 2-a și a 3-a, adică acolo unde pe lângă căderea osiilor de pe șina din amonte pe cea din aval, se mai adaogă și supra încărcarea provenită prin căderea corpului vehiculului, cădere, ce urmează în mod inevitabil după slăbirea arcurilor.

Osiile înaintașe, ale locomotivelor sunt acele care produc mai multe rupturi de șini; și desgrădinări în structura călei.

Se scie de asemenea, că calea cea mai robustă, nu poate rezista unor locomotive, care nu se echilibrează bine în mers, și este dovedit prin exemplul ce ne înfățișează compania de Nord Franceză, că de și relativ posedă o linie mai slabă, ca compania Paris-Lion-Mediteranei; totuși compania de Nord, este aceea care realizează iuțelile cele mai mari de pe continent, cu toate că și până acum nu și-a scos încă din cale vechile șini de 30 kgr., ce se află în curs de înlocuire cu altele de 45 kgr. pe m. l.

Secretul acestei companii d'a obține iuțeli de 90 klm. pe oră l'a divulgat în congresul de căi ferate din 1895 ținut la Londra; și pare că constă mai mult în structura locomotivelor sale, — bine echilibrate, de cât în tăria călei, — pe care, alte mașini circulând cu aceleași iuțeli ar fi redus'o curând la neputința d'a mai garanta siguranța circulației.

În condiția d'a spori iuțelile trenurilor intră dar aceste două desiderate:

a) Ca locomotivele să fie așa de bine studiate ca să producă iuțelile cele mai mari posibile, cu mersul cel mai liniștit posibil; căci numai în aceste condiții de mers stricăciunile și usura călei, și chiar a locomotivelor și vagoanelor este cea mai mică posibilă.

b) Calea trebuie să prezinte o masă bine nivelată, solidă și sigură pe care rostogolirea să se facă în modul cel mai perfect posibil.

În ceea ce privește mașinile și vagoanele este dovedit, că locomotivele cu cilindre interioare pe bogiuri cu ampatament, lung așa că, osiile extreme să fie în afară de corpul căldări; cum sunt majoritatea locomotivelor Englezești și ale companiei de Nord franceză cari fac expresurile. Este evident că acestea sunt mai puțin vătămătoare calei prin faptul că transmiterea căzăturii unei osii prin denivelarea calei de o cantitate h nu se transmite la fusul de suport de cât jumătate din această căzătură.

Fusurile suporturilor materialului fiind așezați foarte aproape de extremitățile cutii oscilațiunii, aceasta este aproape cu desăvârșire anihilată.

Materialul ast-fel construit este mai puțin vătămător călei și mai apt în același timp d'a rezolvi chestia iuțelilor mari a trenurilor.

Afară de faptul că materialul cu (bogiuri) cărucioare se înscrie mult mai bine în curbe, dar

chiar în linie dreaptă și palier prezintă o rezistență la tracțiune mult mai mică pe tonă ca materialul actual.

Tabloul următor care îl extragem dintr-o notă ¹⁾ a d-lui M. Barbier inspector de tracțiune la calea ferată de Nord Franceză, arată, îndestul că *rezistențele* la tracțiune pe tonă ale materialului actual crește mult mai repede la viteze mari, de cum crește al celui cu cărucioare.

Tabloul arătând diferențele, rezistenței la tracțiune în favoarea materialului pe cărucioare (bogie).

Vitezele în kml. pe oră	Rezistențele la tracțiune pe tonă a materialului cu suspensiune		Diferențele în favoarea materialului cu cărucioare
	ordinară	tracuri, cărucioare	
kgr.	kgr.	kgr.	kgr.
60 —	— 4,64 —	— 3,52	1,11
70 —	— 5,46	— 4,15	1,29
80 —	6,38 —	4,88	1,48
90 —	7,40 —	5,70	1,68
100 —	8,50 —	6,62	1,86
110 —	9,70	7,62	2,05
115 —	10,33 —	8,16	2,14

Rezultatele din acest tablou vine și în acesta în ajutorul teoriilor ce am susținut; că sbuciumările și vibrațiunile osiilor sunt împiedicate d'a se transmite corpului sau cutii vehiculei, și acest fapt produce economia în forța de tracțiune. Se înțelege că prin acest fapt al suspensiunii pe cărucioare, materialul rulant, este mai puțin supus vibrațiunilor și prin urmare stricăciunii; iar calea este mai puțin obosită, și în aceia că isbiturile și lăsăturile osiilor nu suntacompaniate imediat de sarcinile venite din greutățile oscilatorii ale dricului; sarcini care prin salturi și galopare sunt cele mai periculoase.

11) Deformațiunea și frângerea șinelor.

Frângerile șinelor cari altă dată erau foarte dese s'aû micșorat cu mult pentru că s'a perfecționat fabricarea lor.

Șinele actuale sunt toate de oțel.

Șini de fer nu se mai fabrică pentru căile ferate fiind-că nu sunt destul de rezistente și se

strică mult mai repede ca cele de oțel. Din experiențele și datele statistice, căpătate până în prezent reese că:

a) *Frângerile șinelor de oțel sunt puțin mai numeroase iarna ca vara.*

b) *Frângerile șinelor în curbe sunt mai numeroase în partea exterioară și diferența frângerilor este mai mare vara de cât iarna.*

c) *În afară de cauzele de mai sus, locirea șinelor de oțel e mai mare în tuneluri, în pante în tăeturi umede, etc., și aceste puncte conrespund chiar cu rupturile cele mai dese.*

4. *Afară de cele alte cazuri frângerile șinelor, sunt provocate în multe casuri chiar de materialul rulant, mașini, tendere și chiar de vagoane.*

Ast-fel s'a dovedit din experiențele cele mai proaspete cum că: o roată de tender cu bandajul cu tocături plane la periferie, îndoiște în mod vertical unele șini, la încheeturi, până la $3^{\circ}/_{m}$ între traverse; pe când roatele mașinei, mult mai grele nu au produs îndoituri mai mari ca $0,5^{\circ}/_{m}$.

Aceste diferențe provin de acolo că pe bandagele roatelor tenderilor, se produc nisce tociri plane când friul îi împiedică mișcarea de rostogolire și roata este obligată să alunice pe șină ca o sanie.

Se înțelege, că aceste rosături plane pe fețele bandajelor în rostogolirea roți pe șini cu iuțea trenurilor; se așterne și ciocnesc cu violență șinele ca niște ciocane; cu o așa tărie și repeziciune, că șina se poate rupe imediat ca cum ar fi fost tăiată.

Roatele vagoanelor cu frâne produc îndoituri în șini până la $2^{\circ}/_{m}$.

Această acțiune a rosăturilor de bandage este cu atât mai mare, cu cât iuțea trenurilor e mai mare.

Pentru aceasta s'a observat că ruptura șinelor celor mai dese au loc la scoborirea trenurilor pe pante de cât la urcări în rampe.

12. *Iuțea cu care circulă trenurile are și dânsa puțină influență asupra îndoirilor verticale a șinelor și prin urmare a ruperei lor.*

Reese din experiențele cele mai proaspete ale Inginerului Couard, că îndoiturile șinelor cresc aproape proporțional cu iuțea trenurilor până la iuțea de 50—60 kml., pe oră, de și de la această iuțea îndoirile tot cresc însă mai puțin de cât proporțional. Acest fenomen se explică ast-fel, că: dacă prin îndoitura șinei roata se scoboară de o

¹⁾ Vezi Revue générale des chemins de fer Avril 1897 pag. 279.

cantitate oare-care, din pricina timpului din ce în ce mai mic ce roatele pun pentru a ajunge în locul d'între traverse; îndoirea începe a descrește și încet încet ajunge până la acea vitesă maximă sau limită, unde îndoirea șinelor nu mai poate crește căci atuncea rōta s'boră de pe o traversă pe alta. Îndoirea cea mai mare a șinelor corespunde cu iuțea de 80—90 klm. pe oră, iuțea care încă până astăzi nu sa întrebuițat la căile noastre ferate.

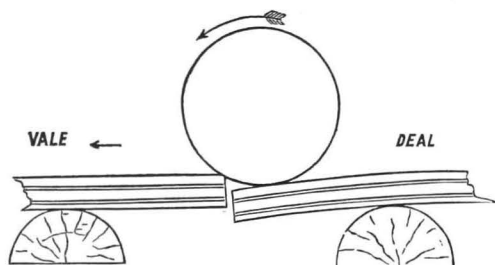


Fig. 15.

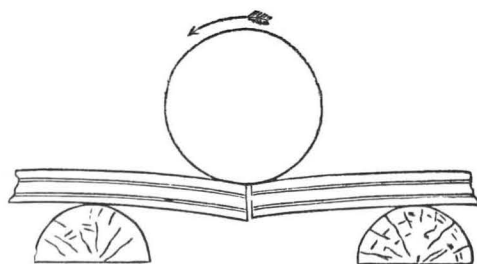


Fig. 16.

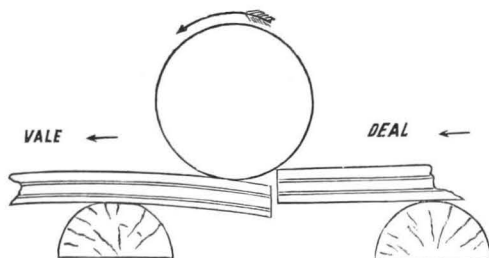


Fig. 17.

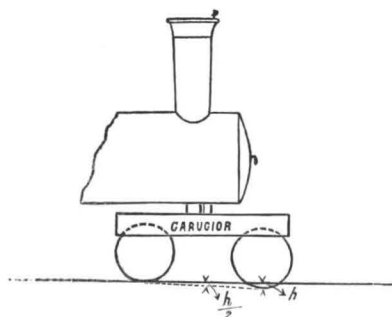


Fig. 18.

13. *La încheeturi, șina din deal se îndoiește mai mult ca cea din vale ¹⁾.*

Când la o încheetură șina de la vale are capul mai sus ca cea din deal, isbitura produsă prin căderea roței este mică, pentru că căderea de și există, însă nu e bruscă; de oare ce, capul șinei din sus se pleacă puțin, prin îndoirea acestuia și se lasă mai oblu pe cea de la vale.

Însă isbitura, este mult mai mare, când roata ar merge în sens invers, adică când capul șinei din vale ar fi mai sus ca cel din deal, căci atunci e o urcare și o îndoitură bruscă acompaniate de o isbitură violentă.

Pentru aceea ruptura șinelor este mai deasă în acest din urmă caz, adică când roata mașinei se urcă pe capul șinei din vale cu toate că îndoirea este mai mică de cât pe capul șinei în care roata se scoboară din deal, (cu toate că îndoitura este mai mare). Însă chestia este de violența și iuțea cu care se produce isbitura, — de oare-ce se știe că o șină mai de grabă se poate rupe sub o ciocnătură violentă de cât sub o sarcină mult mai grea care ar apăsa domol. În figura 14, 15, 16 și 17 se vede destul aceasta de oare-ce la capătul șinei din deal din direcția în care a parcurs trenurile, de și îndoirea nu este de cât de $1^{m/m}8$, numărul rupturilor d'între traversa a 2-a și 3-a e mult mai mare de cât acela de la capătul din vale unde îndoitura șinei este de $2^{m/m}3$, iar numărul rupturilor numai 19.

14. *S'a constatat de asemenea că șinele lungi de acea secțiune resistă mai mult, și se rup mai anevoe ca șinele mai scurte.*

Din numeroasele frângeri ce s'au produs pe toate căile ferate s'a conchis în mod sigur, că: cele mai multe frângeri se produc în apropierea încheeturilor între I, II și III traversă; cel mult (cauzele de defectuosități ale materialelor fiind excluse) și prin urmare, cu cât șinele vor fi mai lungi cu atât șansa de ruptură va fi mai mică de oare-ce micșorându-se numărul șinelor, se micșorează și numărul capetelor, unde se produc frângerile.

¹⁾ Prin șina din deal și din vale înțelegem după cum merge trenul, cea din urmă o numim deal și cea din'ainte o numim vale. Cu alte cuvinte această numire depinde numai de mersul trenului

15. Când linia nu e la nivel în aliniamente drepte rîndul de şini din jos este cel mai expus îndoirii şi frîngerii.

În aliniamente drepte se întâmplă adesea că un rînd de şini, să nu fie la acelaşi nivel cu cel alt, adică cu alte cuvinte, când linia nu e la nivel, cea mai mică denivelare ocazionează o supra-greutate pe rîndul de şini lăsat, făcînd ca prin aceasta şinele să se îndoiască mai mult.

În curbe îndoirea verticală a şinelor se produce întocmai ca la aliniamente drepte; rîndul de şini d'înauntru este acela în care se produc îndoiri mai mari din pricina denivelării şi tracţiunii.

Însă cu toate acestea la trecerea primei şi secunde osii a locomotivei, rîndul de şini exterior se îndoiesc mai mult, chiar de cât cel interior; ast-fel în cazul unei locomotive cu 4 osii pe când roatele osiei d'întâi trec printre curbă de 1000^m.00 de rază, produce îndoiri de:

$$\begin{array}{l} 1^m/m49 \text{ în rîndul exterior de şini} \\ 0^m/m73 \text{ » » interior »} \end{array}$$

Diferenţa $\frac{0^m/m73}{0^m/m76}$

osia a doua produce îndoiri de $1^m/m23$ în şina exterioară şi numai $0^m/m84$ în şina interioară a curbei.

În trecerea celor alte osii până la finitul trenului se observă fenomene inverse, căci cele mai mari îndoiri produse de roatele din urmă sunt după cum am zis, cel din rîndul de şini interior curbei, căci în mediu avem îndoirile:

$$\begin{array}{l} 0^m/m79 \text{ pentru şina exterioară;} \\ 0^m/m95 \text{ » » interioară;} \end{array}$$

Diferenţa $\frac{0^m/m95}{0^m/m16}$

Ast-fel efectul cel mai rău asupra şinelor exterioare în curbe, e numai acela provenit din cele d'întâi 2 roate ale locomotivei; pe când toate cele alte roate ale trenului şi locomotivei apasă mai mult pe şina d'înauntru.

În definitiv supra-înălţimea ce se dă şinei exterioare are inconvenientul d'a încărcă în mare parte şina interioară însă are şi avantajul că el împarte convenabil pe şini presiunea de pe cele d'întâi roate.

Când însă am avea în circulaţie maşini cu cărucioare americane înainte (trucuri), atunci s'ar mai putea scoborî nivelul şinei exterioare cel puţin în curbe de raze mari şi am arătat deja avantajul acestor cărucioare şi din punctul de vedere al tracţiunii.

16. Arătarea rupturilor şi îndoiturilor şinelor.

Înainte d'a termina aceste expuneri dăm aci fig. 14 o grafică, care arată îndoirile şi rupturile produse în şini de oţel de 6 m. lungime şi aşezate pe 8 traverse.

Rupturile din acest tablou grafic sunt acelea ce s'au constatat în anul 1888 pe linia Paris-Lion.

Rupturile produse între traverse sunt cele mai periculoase. Distanţele luate pentru a reprezenta rupturile sunt luate de $1^m/m00$ pentru o ruptură. Pentru îndoire s'a luat $10^m/m$ pentru $1^m/m$ de îndoitură. Ast-fel că din acest tablou reese că între traversa 1 şi 2 numărul rupturilor a fost de 13 şi îndoiturile de $1^m/m6$.

Între traversele 4 şi 5 adică la jumătatea şinelor îndoiturile d'abia ajung la $0^m/m60$, casurile de rupturi abia sunt 7. Îndoiturile cele mai mari de $1^m/m8$ şi $2^m/m00$ sunt la capetele şinelor. Aceste îndoituri produc în general numărul cel mai mare de ruperi care se vede că este 23 pe an între traversa 2 şi 3.

13 ruperi s'au produs între traversa 1 şi 2 şi 19 ruperi între traversa 7 şi 8 pe o lungime de aproape 500 klm. de cale ferată, adică în total 89 şini.

17. Scoborîrea generală a şinei cu traversă cu tot sub trecerea trenurilor.

Am văzut cum traversele se lasă şi cum şinele se îndoiesc sub greutatea trenurilor. Acum dacă vom aduna în fie-care punct lăsările traverselor cu îndoirea şinelor obţinem grafica alăturată care arată prin ordonatele dintre liniile respective o lăsare generală a roatelor trenului pe întreaga lungime.

După această figură vedem că scoborîrea cea mai mare a roatelor maşinei este de $4^m/m80$ şi $5^m/m$ şi ea corespunde primei şi secunde traverse. (Aceste distanţe se măsor pe fig. 14 în mod vertical între liniile respective).

De altminteri acestor scoboriri se atribue acele ciocăniri cari de obicei se produc între şini şi rôtele vagoanelor ca şi cum roatele ar sări dupe o şină pe alta.

Această grafică explică suficient, şi destul de bine motivul pentru care traversele de lingă încheetură sunt acelea cari se desdoapă mai întîiu.

Pe traversa a 5-a lăsarea roatelor este cea mai mică $1^m/m9$ şi de acea traversele din mijloc sunt acelea care ţin mai mult timp îndoparea.

Scoborârea generală a roatelor pe cea din urmă traversă se vede că e de $2^m/m80$ și pentru a trece pe prima traversă a șinei din vale centrul roților se scoboară cu $2^m/m00$; și cum aceste scoborări se repetă la fie-care șină pre rând cea ce pricinuesce după cum am zis ciocnirile ce se atribuie incheeturilor șinelor.

În teză generală se poate zice că la incheetură roatele cad de pe șina din urmă pe cea dinainte, prin aceste căderi se produce ciocnirile despre cari am vorbit și ele sunt cu atât mai violente cu cât șinele vor fi mai slabe, relativ cu greutatea ce suportă osiile materialului mișcător; ciocnirile vor fi cu atât mai dese, cu cât șinele vor fi mai scurte.

Din cele văzute asupra cestiunei rulagiului pe c. f. trebuie să aducem elogiul cuvenit inginerilor englezi și americani, care numai printr'o intuițiune, iscusință și puterea imaginațiunei și spiritului lor practic, — a satisfăcut cei dintâi, confortul voiajiorilor, tot venind în ajutorul liniei, — căci de și experiențele săvârșite de Europeni confirmă abia astăzi avantajile reale ale materialului pe cărucioare, — prin experiențe repetate; — americanii întrebuintează și trage de mult timp foloasele ce derivă din acest fel de material.

Învățământul ce putem trage din această împrejurare ar fi următorul:

Ca noi să ne dirigem atențiunea, mai mult spre Englitera și America, de cât pe continent; căci în aceste țări înaintate, sunt în ceea ce privesce căile ferate pe o scară evolutivă, mult mai înaintate, ca cele de pe continent și cea ce pe continent se află în curs de experiențe, la dănșii chestiile similare au trecut de mult timp acest stagiu.

Pentru a câștiga timp, noi, care relativ suntem mai înapoiți de cit cei din centrul Europei, crez că adoptând d'a dreptul sistemele anglo-americane în toate chestiunile tehnice și comerciale de căi ferate; — am pași d'odată peste acest stagiu voluntar, ce ni'l impunem, — și ne mai așteptând confirmările de la experiențele vecinilor noștri, de și mai avansați ca noi, am pași prin avântul luat la iuțeli pe căile noastre ferate, mult mai mari, dând o impulsione priitoare și foarte necesară tutulor manifestațiunilor vieței noastre economice și industriale; căci marea luptă, este astăzi pusă pe terenul economic. Și din acest punct de vedere privită iuțea pe căile ferate, are o însemnătate hotăritoare în mersul progresiv al țerei.

Ion P. Condiescu.

Imbibarea traverselor de lemn a drumurilor de fer cu clorur de zinc și cu uleiuri de gudron ce conțin acid carbohic.

De A. SCHNEIDT

Traversele de lemn de la drumurile de fer sunt mai mult supuse la distrucție prin putrezire de cât cea mai mare parte din cele-lalte lemne de construcție. În stare brută, durata lor în calea ferată e scurtă și cu atât mai scurtă cu cât textura lemnului e mai poroasă și mai spongioasă, și cu cât e mai săracă în reșină, tanin și substanțe oleo-ginoase. În ambele casuri pătrunde foarte ușor umezeala, care provoacă putredirea și o grăbește. Traversele brute de stejar au o durată medie de 15 ani, cele de pin 7 până la 8 ani și cele

de fag $2\frac{1}{2}$ până la 3 ani. Cheltuiala anuală a drumului de fer german e acum cel puțin de 15 milioane m. și se urcă cu prețurile lemnului; de aceea e de cea mai mare însemnătate de a prelungi durata traverselor pe cale artificială, adică de a feri lemnul de influența destructoare a putredirii. Aceasta se obține imbibând traversele cu substanțe care împiedică putredirea. Din multele substanțe întrebuintate pentru imbibare în timpul de față, numai 4 sunt în uz:

1. Clorur de zinc după *Burnett*.

2. Uleiul de gudron ce conține acid carbolic după *Bethel*,
3. Sulfat de cupru după *Boucherie*,
4. Mercur corosiv după *Kyan*.

Clorurul de zinc e cel mai întrebuințat; mai la toate administrațiunile de drum de fer germane se imbibază traversele cu clorură de zinc după *Burnett*. Injecția cu uleiul de gudron ce conține acid carbolic, care e acum aproape exclusiv întrebuințată în Anglia și în Franța e foarte răspândit, unde de ex. drumul de fer de est întrebuințează numai uleiul de gudron, se răspândește și în Germania din ce în ce mai mult și încetul cu încetul va ocupa primul rang. Sulfatul de cupru însă și sublimatul sunt foarte puțin întrebuințate pentru imbibarea traverselor de lemn. De aceea se va lua în considerație numai cele două moduri de imbibare cu clorur de zinc și cu uleiul de gudron. Pentru a putea determina în ce mod trebuie să lucreze mijloacele întrebuințate pentru împiedicarea putrețirii e necesar a se face o scurtă expunere a stărei putrețirii, așa după cum a rezultat până aci din cercetările științifice.

O parte din componenții sucului lemnului au proprietatea de a se prefăce, prin umezeală și aer la o temperatură d'asupra lui zero și sub 70°C , în diferiți agenți de descompunere. După cum umezeala și aerul lucrează în același timp, descompunerea se face mai mult sau mai puțin repede și se deosebesc putrețiri uscate și putrețiri umede. Amândouă nu diferă mult între ele. Pentru descompunerea lemnului traverselor de drum de fer trebuie să se ție seamă, mai ales de putrețirea umedă care e mai puternică, fibrele lemnoase cari constau din $51,92\%$ carbon, $42,31\%$ oxigen și $5,77\%$ hydrogen, nu sunt în ceea ce privește putrețirea, direct supuse descompunerii de oare-ce nu conțin azot, tot asemenea și celelalte substanțe din lemn ce nu conțin azot ca zahăr, gumă, dextrină cari constau tot din carbon, oxigen și hydrogen și cari se numesc hydrate de carbon pentru că conțin oxigen și hydrogen în aceiași proporție ca și apa.

Taninul și reșina conținute în lemn lucrează atât chimicește cât și mecanicește asupra descompunerii lemnului. Componenții bogați în azot ce se află în cantitate mai mare în sucul lemnului ca gumi, gluten, albumină se pot descompune foarte ușor

și provoacă putrețirea în așa mod în cât se atacă și fibrele lemnului și substanțele ce putrețesc mai greu. Așa că acești agenți de putrețire posedă aceleași proprietăți ca și provocatorii de putrețire (fermenții). Prin provocatorii de putrețire se înțeleg nise corpuri organice de o compozițiune diferită cari sunt în stare, cu ajutorul umezelei, să descompune alte materii organice și în așa mod că ele nu sunt atrase în această descompunere și prin urmare nu și schimbă consistența chimică. Acești provocatorii au această proprietate numai la anumite temperaturi, de la 60° până la 100°C o pierd. Afară de aceasta acești provocatorii și exercită acțiunea lor numai în soluțiuni diluate. S'a stabilit însă că acțiunile provocatorilor sunt legate într'un mod așa de neseparabil de ființe vii (ciuperci microorganismе, bacterii) în cât nici nu se poate admite existența unei materii provocatoare particulare. O dată ce se stinge viața ființelor vii încetează și acțiunea provocatoare.

Pasteur a arătat că descompunerea nu începe fără prezența unor germeni microscopici vii, și că aceste începuturi de descompunere (acțiunile fermentului) coincid aproape perfect cu aparițiunea de viață și cu schimbarea substanței ființelor vii. Aceste ființe mici sunt adevărații agenți de descompunere și găsesc o hrană bogată în componenții azotoși ai sucului celular. Dacă se nimicesc aceste ființe, descompunerea organică a lemnului e împiedicată până ce se desvoltă din nou alți germeni destructori. Ivirea a noi germeni, rezultă din aer și din umezeala ce pătrunde în lemn; germeii însă nu se pot desvolta cât timp acțiunea reactivelor antiputride introduse în lemn e încă suficientă. Din experiențele lui *Nageli* s'a mai stabilit că, putrețirea o dată începută, se poate dispensa până la un grad oare-care, chiar de oxigenul liber din aer, însă prezența sa și o acțiune oxidatoare accelerează foarte mult putrețirea.

Pe baza teoriei putrețirii expuse din *Liebig*, în virtutea căreia un corp ce se află în descompunere poate transmite starea mișcării atomelor sale unui alt corp ce vine în contact cu dânsul, fără a se atribui vr'un rol activității ființelor vii, se crede că s'ar putea împiedica putrețirea sucului celular prin reducerea albuminei într'o stare solidă și insolubilă, adică prin coagularea sa.

Pe ce timp scurt împiedică putrețirea, coagu-

larea singură a albuminei, rezultă din aceea că, un ou răscopt expus la aer începe în scurt timp să putrezească. Chiar dacă coagularea albuminei a fost produsă prin mijloace antiputride foarte puternice cari sunt solubile în apă sau foarte volatile, putrețirea n'are să fie împedicată mult timp. Pe albuminoide, adică combinațiunea albuminei ca acid slab cu baze ce au fost formate cu soluțiuni de clorur de zinc, sulfat de cupru, sublimat și de mai multe ori spălate și expuse la aer, se desvoltau ființe vii în intervalul de 2 până la 45 de zile. Albuminoidele putrezeau în 6 până la 60 de zile, ceea ce dovedește că substanțele antiputride au fost înlăturate de apă sau de aer. Cel mai mult dura acțiunea la sublimat. Albumina tratată cu acid carbonic începea după 48 de ore să se descompue. Sărurile metalice menționate, sulfat de cupru, sublimat și clorur de zinc se disolvă ușor în apă, pe când acidul carbonic se disolvă mai greu în apă, însă se volatilizează foarte iute. Totuși solubilitatea acidului carbonic: 1 gram acid carbonic pentru 11 grame ape, e destul de mare, când influențează încontinuu umezeala și când durează mai mult, pentru ca să se ție seamă de dinsa.

Durata acțiunii antiputride a unei substanțe va fi deci în atât mai lungă cu cât aceea substanță are mai puțină aplicare de a se volatiliza la aer, și cu cât gradul său de solubilitate în apă e mic, cu atât e mai mare rezistența ce substanța, în care se îmbibează, opune la pătrunderea apei fără care nu se poate desvolta un agent de putrețire. Din această cauză durata acțiunii antiputride a uleiurilor volatile și a tuturilor sărurilor metalice solubile în apă e mai mult sau mai puțin

lungă. Din contră însă reactivele oleaginoase și biluminoase cari nu se disolvă în apă și nu sunt nici volatile, ferește pentru mult timp contra putrețirii. Așa dar pentru o apărare durabilă în contra putrețirii pot servi numai asemenea substanțe cari nu numai că nimicesc germenii de destrucțiune ce s'au format deja, dar și împedică pe mult timp formațiunea a asemenea germeni.

I. Imbibarea cu clorur de zinc

Clorura de zinc care se disolvă foarte ușor în apă se obține în mare parte disolvând bucățile de zinc în acid muriatic. Soluțiunea saturată, cum se obține din operațiunile chimice, are în genere 54° Beaumé, corespundând la o greutate de 1,598 kg/l; conține 52,2 centigrame de clorur de zinc, constă prin urmare aproape din cantități egale de clorur de zinc și apă, e foarte caustică, e otrăvitoare și are cam același grad de fluiditate ca untul de rapiță. Dacă se întrebuițează această soluțiune ca substanță de îmbinațiune, trebuie amestecată cu 16 sau 20 părți apă. Dacă se ung traverse uscate la aer, atunci leșia golită după imbibare, trebuie să mai conție 4% clorur de zinc sau 1,9% zinc metalic, dacă însă excepțional s'a îmbibat traverse pe jumătate uscate, atunci trebuie să mai conție 6% clorur de zinc, sau 2,85% zinc metalic. Numărul de centigrame de clorur de zinc sau de zinc metalic trebuie determinat de către amplotiatul de supraveghere cu areometrul lui Beaumé după următorul tablou.

O soluțiune cu 4 % clorur de zinc cântărește la:

TABLOUL I.

65	60	55	50	45	40	35	30	25	20	15	10	5	0 C.
2 50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00	4,25	4,50	4,75	5,00	5,25	5,50	Beaumé.

O soluțiune cu 6% clorur de zinc cântărește:

4,75	5,00	5,25	5,30	5,75	6,00	6,25	6,30	6,75	7,00	7,25	7,50	7,75	0	Beaumé.
------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	---	---------

Soluțiunea de clorur de zinc trebuie să fie cât se poate de curățită de componenți streini; adică

nu trebuie să conție acid muriatic liber, iar combinațiuni de fer cel mult 0,1%. Nu se poate evita

să nu se amestece puțin fer. Acid muriatic liber și o cantitate de fer mai mare au o acțiune distructoare asupra fibrelor lemnului. De aceea ori-ce soluțiune saturată de clorur de zinc ce vine de la fabrică trebuie examinată dacă nu conține aceste două substanțe. Pentru aceasta trebuie ca la ori-ce stabiliment de imbibare să se afle pe lângă apă destilată și următoarele substanțe chimice:

a) Acid muriatic în greutate de 1,05 kg/l, b) carbonat de sodă în soluțiune normală de $\frac{1}{10}$, c) acid azotic, d) prusiat galben de potasă pur.

Ca sticlărie: 12 eprubete; 1 pipetă de capacitatea de 10^{cmc}; 1 alta de capacitatea 1,6^{cmc} pentru măsurare leșiei de clorur de zinc ce corespunde aproximativ la 2 g. de soluțiune.

I. Examinarea pentru acidul muriatic liber

Se diluează vr'o 2 g din soluțiunea saturată de clorur de zinc cu 10 cm. de apă destilată și se clatină bine amestecul.

a) Dacă se turbură amestecul și se separă fulgi albi care dispar iar îndată ce se adaugă câte-va picături de acid muriatic diluat, atunci leșia de clorur de zinc nu conține acid liber și nu mai e necesar să se continue examinarea.

b) Dacă însă amestecul rămâne limpede, se mai adaugă două picături de o soluțiune de $\frac{1}{10}$ de carbonat de sodă normal și se clatină bine amestecul. Dacă clorura de zinc nu conține acid liber, atunci eliminându-se puțin sub-carbonat de zinc se produce o turbureală care dispare dacă se adaugă o picătură de acid muriatic de greutatea de 105 kg. l. Dacă însă clorura de zinc conține acid muriatic liber, amestecul rămâne limpede și după ce s'a adăugat carbonat de sodă. Atunci clorura de zinc nu trebuie să se întrebuișteze.

II. Incercarea pentru componenții de fer

Se diluează iar vr'o 2 g. din soluțiunea de clorur de zinc cu 10 cm. de apă destilată, se ada-

ogă două picături de acid azotic concentrat, se clatină bine și se amestecă cu 10 cm. dintr'o soluțiune de prusiat galben de potasă pur (o parte de sare disolvată în 20 părți apă). Dacă clorura de zinc nu conține de loc fer, precipitatul ce se formează e alb, dacă însă conține fer, precipitatul e albastrui. Însă pentru că clorura de zinc în cantități mari nu poate să nu conție urme de componenți de fer, nu trebuie refuzată dacă precipitatul se colorează slab în albastru, trebuie însă respinsă îndată ce colorațiunea albastră a precipitatului e mai pronunțată.

Din cauză că soluțiunea de clorur de zinc e foarte diluată, lemnele pentru traverse absorb cantități mari din soluțiune. După prescripțiunile administrațiunei drumurilor de fer imperiale din Alsacia-Lorena, o traversă de stejar de o grosime de $\frac{16}{26}$ cm. și de o lungime de 2,70 m. trebuie să sugă cel puțin 11 kg., o traversă de pin sau de fag cel puțin 34 kg., 1 m.c. de lemn de stejar pentru traverse speciale cel puțin 100 kg., una de pin sau de fag cel puțin 300 kg. Dacă traversele, înainte de a fi supuse la imbibare sunt bine uscate la aer, atunci ele sug și mai mult. Traverse de pin sau de fag uscate și în condițiuni favorabile sug până la 50 kg. de soluțiune de clorur de zinc.

Examinându-se traversele imbibate, puțin timp după imbibarea lor, s'a observat că numai traversele de fag erau imbibate în toate părțile de soluțiunea de clorur de zinc, în ori și ce parte se tăia traversa, se putea vedea clorur de zinc, pe câtă vreme la traversele de stejar imbibarea nu pătrundea mai adânc de 2 cm. și la traversele de pin cari au două treimi de inimă de lemn, numai alburnul e bine imbibat, iar în inima lemnului sau se găsește puțin clorur de zinc sau de loc.

Traversele imbibate redau apa ce au absorbit dacă durează mai mult un timp uscat. Două traverse de fag imbibate cu clorur de zinc, au fost puse într'un șopru acoperit numai d'asupra, iar de cele patru părți deschis, și în trei luni au perdut prin evaporare trei sferturi din greutatea soluțiunei absorbite (tabloul II).

TABLOUL II

Timpul de observare 10 Iulie până la 10 Octombrie

Greutatea traverselor înainte după imbibare		Cantitatea de soluțiune de clorura de zinc absorbită	PERDEREA IN GREUTATE DUPE				
			2 zile	14 zile	1 lună	2 luni	3 luni
Kg.	Kg.	Kg.	Kg.	Kg.	Kg.	Kg.	Kg.
76,00	123,20	46,30	7,7	16,2	23,1	29,6	33,1
89,00	133,70	44,70	9,0	17,7	24,7	30,9	33,7

Iarna natural că evaporatiunea se face mai încet. Două traverse de pin cari fuseseră imbibate la începutul lui Decembrie și cari supseră 42,6 kg. una și 37,2 kg. cea laltă de soluțiune de clorur de zinc, perdură după două zile 2,5 kg. și 1,5 kg. după 14 zile 3,5 kg. și 2,4 kg., după o lună 4,4 kg. și 3,1 kg., după 1 lună 7,8 kg. și 6,5 kg.

Prin evaporarea de cantități așa de mari de apă se formează în interiorul lemnului traverselor așternute pe calea ferată numeroase găuri cari absorb din nou umezeala îndată ce ține mai mult un timp umed. Însă pentru că clorura de zinc nu formează în substanța lemnului o compoziție insolubilă și pentru că e foarte solubilă iea apă, când se evaporă apa din traverse, în tot deauna cu sine, de și numai cantități mici de clorură de zinc care, dupe cum se poate observa la traversele de fag de curând imbibate și aședate vara, rămâne pe părțile externe ale traversei până ce vine o ploaie de o spală. Așa că tot-deauna are la o spălare înceată a clorurei de zinc și prin urmare traversele devin din ce în ce mai sărace în clorură de zinc și perd în aceiași măsură din puterea lor de înlăturare a putrezirei.

Exactitatea acestei afirmațiuni se poate lesne dovedi dacă se determină exact cantitatea de clorur de zinc ce mai conțin traversele, imbibate cu clorur de zinc. după ce a servit câți-va ani. Pentru această determinare nu s'a putut dispune de cit de traverse ce fuseseră aședate pe calea ferată numai de trei ani, pentru că imbibarea cu clorur de zinc nu s'a adoptat la drumurile de fer imperiale de cât acum cinci ani. Resultatele acestor cercetări au dovedit pe deplin că cea mai mare parte din cantitatea de clorur de zinc absorbită de traversă e spălată chiar din cei d'intîi trei ani.

În 100 g. de aschii de lemn s'a găsit în diferitele secțiuni ale traverselor examinate următoarele cantități de clorur de zinc:

TABLOUL III

Traversă de stejar No. 1, imbibată în anul 1893, luată de pe calea ferată după o întrebuințare de 3 ani; tot asemenea și traversa de stejar No. II. Pozițiunea traverselor pe o șosea.

No. I.

Depărtarea secțiunii de la un capăt al traversei cm.	Clorura de zinc găsită la 100 g. de surcele	
	în lemnul intern g	în lemnul extern g
10	0,020	0,020
30	0,0016	0,008
45	0,028	0,000
75	0,070	0,000
130	0,008	0,000
180	0,000	0,000
204	0,366	0,007
254	0,067	0,015

No. II.

Depărtarea secțiunii de la un capăt al traversei cm.	Cantitatea de clorur de zinc găsită la 100 g surcele	
	în lemn intern g	în lemn extern g
10	0,013	0,010
35	0,000	0,000
85	0,000	0,006
135	0,000	0,000
185	0,000	0,000
230	0,082	0,003
250	0,005	0,008

Dacă integrăm cantitățile de clorur de zinc de mai sus în raport cu lungimea traverselor și împărțim apoi suma prin lungimea traversei, obținem o valoare apropiată pentru cantitatea mijlocie de clorur de zinc, la 100 g aschii, ce conține traversa. La traversa de stejar, No. I, această

cantitate mijlocie e pentru lemnul intern de 0,063 g, pentru cel extern de 0,005 g; la traversa No. II e de 0,012 g la cel intern și de 0,004 g la cel extern. Dacă se admite cazul cel mai favorabil și se calculează lemnul extern cu un sfert și cel intern cu trei sferturi din conținutul total această cantitate mijlocie de clorur de zinc la 100 g aşchii pentru traversa No. I se urcă la 0,0485 g, pentru No. II la 0,0133 g. Pentru că traversa de stejar cântărea înainte de imbibare vr'o 100 kg. și pentru că subsese cel puțin 11 kg. de soluțiune de clorur de zinc în proporția de 4%, rezultă că la început erau în 100 g lemn 0,44 g clorur de zinc. Deci la traversa No. I vr'o 90% și la traversa No. II vr'o 97% din cantitatea de clorur de zinc de la început nu mai există.

Se înțelege de la sine că aceste cifre sunt numai niște valori apropiate; pe când cantitățile de clorur de zinc indicate în tablourile de mai sus au fost exact determinate și arată neîndoios că pentru traversele de stejar examinate, imbibarea cu clorur de zinc nu era nemerită. Căci mica cantitate de clorur de zinc ce mai există va dispărea cu totul într'un timp foarte scurt. La ambele traverse s'a găsit în lemnul intern, care sugerează foarte puțin clorur de zinc, mai mult clorur de cât în cel extern. Aceasta se explică prin aceea că, clorura de zinc absorbită odată de lemnul intern poate mai cu greu fi spălată de apă de cât clorura ce se află în lemnul extern.

Afară de aceste e probabil că lemnul intern mai absoarbe clorur de zinc și după imbibare prin infiltrațiune. Ambele traverse aveau, când sau imbibat, crăpături mari la unul din capete, căci numai așa se poate explica marea cantitate de 0,366 g. și 0,082 g., de clorur de zinc găsită în secțiunile respective.

În alte două traverse de stejar, care una stătuse în calea ferată 2½ ani și cea laltă 3¼ ani, s'a găsit că pierderea de clorur de zinc era de 97% și 96%, așa că nu mai rămânea de cât 3% și 4% din cantitatea primitivă.

Examinarea traverselor de pin a dat următoarele rezultate:

Traversă de pin No. I și No. II, imbibate în anul 1893, și scoase din cale în 1896 după o întrebuințare de trei ani.

Traversă de pin No. I

Depărtarea secțiunii de capătul traversei cm	Cantitatea de clorur de zinc găsită la 100 g. aşchii.	
	în inima lemnului g	în alburn g
10	0,853	0,320
35	0,923	0,228
90	0,402	0,248
135	0,107	0,221
185	0,017	0,171
230	0,601	0,236
250	0,350	0,235

Traversă de pin No. II

Depărtarea secțiunii de capătul traversei cm.	Cantitatea de clorur de zinc găsită la 100 g surcele	
	în inima lemnului	în alburn
10	0,161	0,166
35	0,054	0,144
85	0,262	0,146
135	0,000	0,140
185	0,097	0,208
230	1,016	0,300
250	1,116	0,249

La traversa No. I s'a găsit în termen mediu la 100 aşchi, 0,42 g în inima lemnului și 0,235 g în alburn, la traversa No. II 0,328 g în inima lemnului și 0,183 g în alburn. Fiecare traversă supsesse la imbiabație cel puțin 34 kg de soluțiune de clorur de zinc, prin urmare cel puțin 1,36 kg de clorur de zinc. De obicei însă traversele de pin, cari toate se cântăresc și înainte și după imbibare, absorb până la 40 kg și chiar mai mult. Însă chiar dacă se ia ca bază a calculelor cătimea cea mai mică de 34 kg, rezultă că pentru traversa de pin No. I, pierderea de clorur de zinc e de vr'o 80%, iar la traversa No. II de vr'o 85% din cantitatea primitivă.

Și la aceste două traverse se vede că clorura de zinc absorbită de inima lemnului e mai puțin spălată de cât cea care se află în alburn.

Pentru că la imbibarea traverselor de fag soluțiunea de clorur de zinc pătrunde întreaga traversă, așa să imediat după imbibare se găsește clorur de zinc în toate părțile traversei, n'a mai ost trebuință să se separe aschiile din diferitele secțiuni. Examinarea a două bucăți de traverse de fag, cari stătuseră câte trei ani pe cale, a arătat că, din cantitatea primitivă de clorur de zinc 88%, fuseseră spălate și că asemenea s'a găsit și aci mai mult clorur de zinc în stratele de lemn interne de cât în cele externe. Pentru că clorura de zinc e foarte otrăvitoare, cantitățile ce se mai găsesc în traversele de fag și de pin vor fi de ajuns pentru a împiedica de o cam dată desvoltarea ființelor vii și a putrețirii. Inșă spălarea înaintează încet așa că și aci, mai curând sau mai târziu va veni un timp în care protegierea în contra putrețirii va înceta. Aceasta explică și pentru ce traversele de fag imbilate cu clorur de zinc încep a putrezi în cantități mai mari chiar după 7 sau 8 ani. Cel mai mult, traversele de pin par a rezista la spălarea clorurei de zinc, probabil din cauză că conținând mai multă reșină opun o rezistență mai mare intrării și eșirei apei. Spălarea clorurei de zinc se va face și mai repede dacă leșia de clorur de zinc conține mai puțin clorur de zinc de cât 4%.

Afară de drumurile de fer imperiale numai la cele palatine se imbilează cu o soluțiune cu 4% de clorur de zinc; cele-lalte drumuri germane, precum și drumurile de fer austriace întrebuințează soluțiuni numai cu 2,5% până la 3% clorur de zinc. Dar chiar când mai există clorur de zinc fibrele lemnului pot fi distruse prin aceea că, în anumite împrejurări, se degagează acid muriatic, care încetu cu încetu face ca fibrele să devie cassante.

În drumurile de fer din Brunswick s'a găsit în anul 1891 la traverse cari fuseseră imbibate cu clorur de zinc și cari servise numai $4\frac{1}{2}$ ani, foarte multe locuri putrede și stricate. După o cercetare mai de aproape s'a găsit că locurile putrede începeau de la tirfoane și crampoane și se întindeau înlungul fibrelor. Întâi lua lemnul o culoare verde albastrie, apoi devenea friabil și se prefăcea într-o masă pământoasă ce se pulverisa ușor. La traversele de fag s'a găsit stricăciuni mai mari de cât la cele de pin și de stejar. La traversele ne imbibate nu se iveau aceste descompuneri. Și la drumurile de fer

ungare s'a observat acum câți-va ani asemenea descompuneri la traverse de fag, cari fuseseră imbibate cu clorur de zinc, și cari servise numai patru ani. La începutul descompunerii lemnul avea o colorațiune albastruie, care dispărea în cursul descompunerii, lemnul și perdea soliditatea până în fine se putea prefăce cu mâna în praf. În apropierea crampoanelor de la șine lemnul era descompus de tot, pe când în mijlocul traversei era încă bun de tot. La început s'a creșut că această descompunere rezulta din ciuperci, însă *Grittner* din Budapesta a arătat pe calea experienței că distrugerea fibrelor lemnului e provocată de acidul muriatic ce s'a degageat. Soluțiuni foarte diluate de clorur de zinc se descompun în prezența ferului în acid muriatic și oxid de zinc. Acidul muriatic format atacă ferul, se formează clorur de fer și hidrogenul devine liber. Clorura de fer se descompune în prezența oxigenului în oxid de fer și în soluțiune rămâne ferrichlorid. Traversele conțin tot-deauna umezeală; clorura de zinc diluată se descompune la contactul său cu ferul cuelor, după cum s'a arătat mai sus; sarka de fer ce se formează dă, cu acidul tonnic conținut în lemn, colorațiunea albastruie. Dacă descompunerea se continuă, acidul muriatic ce se formează atacă cu vremea lemnul, care și pierde soliditatea și devine friabil. După părerea lui *Grittner* lemnul imbibat cu clorur de zinc nu trebuie să vie în contact cu ferul. El propune să se ungă suprafața cu păcură și să se întrebuințeze numai crampoane zincate. La tirfoanele traverselor, pentru unire se face tot-deauna dinainte găurile, e de ajuns să se moaie tirfonul în păcură înainte de a se strînge și să se umple și gaura tirfonului cu păcură.

Resultatul cercetărilor lui *Grittner* dă și o explicațiune a descompunerii lemnului de fag al traverselor imbibate cu clorur de zinc în casul când lemnul în interiorul traversei începe să devie friabil, pe când stratele de lemn externe rămân neatacate. Făcându-se cercetări chimice s'a găsit și aci clorur de zinc în lemnul friabil, de unde se deduce că nu putrețirea a fost cauza descompunerii fibrelor lemnului, ci probabil acidul muriatic devenit liber prin descompunere de altminterlea se determinase asemenea descompuneri deja mai dinainte la aragi cari fuseseră imbibati cu sulfat de fer, nu mai că aci descompunerea fuseseră provocată de acidul sulfuric devenit liber.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBLICAȚIUNE

La licitațiunea ținută în ziua de 16 Iunie la prefectura județului Iași, pentru darea în întreprindere a aprovizionării școalelor secundare și institutelor de cultură din Iași, cu lemnele de foc necesare în iarna 1897—98 neprezentându-se concurenți, se aduce la cunoștința doritorilor, că se va ține o nouă licitație tot la prefectură în ziua de 15 Iulie 1897, ora 11 a. m.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 1669, înserată în «Monitorul Oficial» No. 12 din 13 Aprilie 1897.

Garanții în numerar sau efecte nu se primesc.

Supra-oferte nu se primesc.

Licitațiunea ținută la prefectura județului Tutova în ziua de 17 Iunie 1897, pentru aprovizionarea școalelor secundare din Bêrlad, cu lemnele de foc necesare în iarna 1897—1898, nedând rezultate satisfăcătoare, se aduce la cunoștința doritorilor, că se va ține o nouă licitație tot la aceea prefectură, în ziua de 16 Iulie 1897, ora 11 a. m.

Lemnele se vor preda în curtea următoarelor școale: Liceului 145 m. c., școalei normale 242 m. c., externatului secundar de fete 88 m. c., gimnasiului 88 m. c., adică în total 583 m. c.

Licitația se va ține prin oferte sigilate și concurenții spre a fi admiși la licitație, vor trebui să prezinte recepisa Casei de Depuneri sau a ori-cărei administrații financiare, pentru depunerea garanției provisorie de 5%, în numerar sau efecte publice admise de stat, asupra întregului cost al furniturii socotită după prețul din ofertă.

Lemnele vor trebui să fie de esență de stejar, rotunde sau despicături, cu lungimi egale de 2^m.23, fără ciote fără modălcii la capete sau la mijloc, nezăcute, neputregăioase și să nu aibă la capătul cel mai subțire un diametru mai mic de 10—12 c. m.

Lemnele se vor preda în curtea fie-cărei școli și se vor clădi în stinjeni cubici de Moldova, observându-se să fie așezate ast-fel ca să nu lase goluri între ele, iar stânjenul să aibă în toate direcțiunile cu 2^m.23, socotindu-se 11 m. c.

Dacă cu toată îngrijirea nu s'ar putea evita oare-cari goluri mai însemnate, aceste goluri se vor îndeplini

chiar în timpul clădirii, atât în față și în dosul clădirii cât și în interior, cu bucăți mai mici potrivite.

Printre lemnele de stejar, se va putea admite lemne de fag și carpen, cari vor trebui să întrunească aceleași condițiuni ca acele de stejar. Sub nici un cuvânt însă nu se va admite frasin, ulm sau jugastru și alte esențe inferioare.

Constatarea predării lemnului, se va face de către direcțiunea școalei, care va libera chitanțe de primire.

Plata se va face de Minister, pe baza acestor chitanțe, prin ordonanțe de plată, asupra administrației financiare de Tutova.

Predarea lemnului se va face cel mai târziu până la 1 Septembrie 1897.

La semnarea contractului, care va li cel mult după cinci zile de la adjudecarea definitivă, se va prezenta recepisa de complectarea garanției până la 10% la valoarea contractului, care se va libera după expirarea contractului.

Osebit de cantitatea de lemne prevădută în contract, antreprenorul va fi obligat a mai preda, în cas cind s'ar ivi necesitate în cursul anului, până la o a treia parte din cantitatea contractată, cu acelaș preț și de aceeași calitate. Termenul acestei obligațiuni, este de un an de la data contractului.

Supra-oferte nu se primesc.

Licitațiunea ținută în ziua de 20 Iunie a. c., pentru construcțiunea locuinței directorului, halei de gimnastică, împrejuririlor și nivelării de la gimnaziul din T.-Jiu, ne dând nici un rezultat, se aduce prin aceasta din nou la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitație în ziua de 15 Iulie a. c., în localul ministerului, la orele 11 a. m.

Condițiunile și prețul se pot vedea în «Monitorul Oficial» No. 50, din 6 iunie a. c.

Se aduce la cunoștința doritorilor, că se va ține o nouă licitație, în ziua de 3 Iulie 1897, ora 11 a. m. la

prefecturile respective, pentru aprovizionarea seminarului din Curtea de Argeș, a gimnaziilor din Tecuci, R.-Sărat, Piatra N., T.-Jiu, Tulcea și gimnaziul și școala profesională din Bacău, cu combustibilul necesar în iarna anului 1897—98.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 1669, înscrisă în «Monitorul Oficial» No. 12 din 13 Aprilie 1897, cari se pot vedea și la prefecturi.

Se aduce la cunoștința doritorilor, că în ziua de 4 Iulie 1897, ora 11 a. m., se va ține licitație publică la prefectura județului Prahova și la acest Minister din str. Diaconeselor, pentru darea în întreprindere a aprovizionării coksului necesar externatului secundar de fete și liceului «Petru și Paul» din Ploesci.

Licităția se va ține cu oferte sigilate și concurenții spre a fi admiși la licitație, vor trebui să prezinte recepisa Casei de Depuneri sau a ori cărei administrațiuni financiare, de depunerea garanției provisorie de 5% în numerar sau efecte publice admise de stat, calculată pe prețul din ofertă.

Cantitatea licitată este de 128 tone, care se va preda în curtea școalelor și anume: liceului «Petru și Paul» 120 și externatului secundar de fete 8 tone.

În ofertă se va menționa calitatea, proveniența și prețul pe tonă.

Coksul va trebui să fie fără praf și antreprenorul va fi obligat a-l cântări cu un decimal adus de dânsul, în prezența direcțiunii școalei, care va libera chitanțe de primire.

Plata se va face de Minister, pe baza acestor chitanțe.

La semnarea contractului, concurentul asupra căruia s'a confirmat licitația, va trebui să prezinte recepisa de completarea garanției până la 10% la valoarea contractului; care nu se va libera de cât după îndeplinirea obligațiunilor din contract.

Supra-oferte și garanții în numerar nu se primesc.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 16 Iulie a. c., orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcțiunii imprejmuirii localului internatului teologic din București.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 5000 (cinci mii).

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recepisa Casei de Depuneri sau a ori cărei alte casierii de județ cuprindând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Septembrie a. c., pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 100 lei.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiunilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine.

Se aduce la cunoștința amatorilor, că în ziua de 16 Iulie a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcțiunii a două pavilioane, un infirmer, un grajd și șopron, facerea unei grădini, nivelarea terenului și reparația unei infirmerii la Asilul Elena Doamna.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 76587.09.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recepisa Casei de Depuneri sau a ori cărei alte casierii de județ cuprindând garanția de 4% care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar și efecte și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 15 Octombrie 1897. pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 200 lei.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la Minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiunilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine că au executat asemenea lucrări și în bune condițiuni.

Se aduce la cunoștința amatorilor, că în ziua de 18 August a. c. orele 11 a. m., se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister, din strada Diaconeselor, pentru darea în întreprindere a construcțiunii institutului de Bacteriologie și de anatomie patologică al Universității din București.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 869,099.00.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recepisa Casei de Depuneri, sau a ori cărei alte administrații financiare de județ cuprindând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la începerea contractului.

Garanții în efecte și în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Aprilie 1899;

pentru fiecare 8 zile de întârziere, se va aplica o amendă de 500 lei.

Ministerul își rezervă dreptul absolut de a reduce o parte din cheltueli, și anume dreptul de a amâna executarea împrejmuirii și a clădirilor anexe precum și de a suprima cu totul încălzitul, lumina electrică și o parte din instalațiuni.

Condițiunile speciale și devisul, se pot vedea la Minister, în toate zilele de lucru la serviciul construcțiunilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine, că au executat asemenea lucrări și în bune condițiuni, condițiunile generale de întreprinderi se vor aplica strictetă, cu în special art. 1.

Licitațiunea ținută în ziua de 25 Iunie a. c. pentru conecționarea mobilierului necesar liceului din Ploesci, ne dând nici un rezultat, se aduc prin aceasta la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitație în ziua de 19 Iuliu a. c. condițiunile sunt aceleași ca și cele din publicația No. 2680, inserată în Monitorul Oficial No. 54 din 11 Iunie 1897.

La licitația anunțată că se va ține în ziua de 23 Iunie 1897 la Primăria Urbei Galați pentru vinderea materialelor ce vor rezulta din dărâmarea bisericei «Sf. Dumitru» din Galați, nepresintându-se concurenți, se aduce la cunoștința amatorilor că se va ține o nouă licitațiune în ziua de 21 Iulie 1897 ora 11 a. m. tot la Primărie.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 2559 inserată în Monitorul oficial No. 46 din 31 Mai 1897.

La licitația ținută în ziua de 25 Iunie 1897, ora 11 a. m., la acest Minister pentru darea în întreprindere a aprovizionării școalelor secundare și Institutelor de Cultură din București, cu lemnele de foc necesare în iarna 1897—98, neobținându-se un rezultat satisfăcător, se aduce la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitație în ziua de 21 Iulie 1897 ora 11 a. m. tot la acest Minister strada Diaconeselor.

Condițiunile și cantitatea sunt aceleași din publica-

țiunea No. 1663 inserată în Monitorul Oficial No. 12 din 13 Aprilie 1897.

Garanții în numerar și efecte nu se primesc. Concurenții vor trebui să prezinte recipisa casei de Depuneri sau a ori căreia altei administrațiuni financiare de depunerea garanției provisorie de 3000 lei.

Supra-oferte nu se primesc.

Licitația ținută în ziua de 30 Iunie a. c., pentru darea în întreprindere a construcțiunii unei bucătării și spălătorii, la orfelinatul din Focșani, ne-dând nici un rezultat se aduce prin acesta la cunoștința doritorilor, că se va ține o nouă licitație în ziua de 23 Iulie a. c., conform publicațiunii No. 2799, inserată în Monitorul Oficial No. 59 din 17 Iunie 1897.

La licitațiunea ținută în ziua de 28 Iunie a. c. pentru darea în întreprindere a confecționării mobilierului gimnasiului T-Jiu ne prezentându-se nici un concurent se aduce prin acesta la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitație în ziua de 23 Iuliu a. c. conform publicațiunei No. 2740 inserată în Monitorul Oficial No. 57 din 14 Iunie a. c.

Licitațiunea ținută în ziua de 28 Iunie a. c., pentru darea în întreprindere a construcției școalei profesionale din Iași, ne-dând nici un rezultat se aduce prin aceasta la cunoștință că, se va ține o nouă licitație în ziua de 22 Iuliu a. c., conform publicațiunei No. 2116 din Monitorul oficial No. 39 și din Monitorul Oficial No. 270 din 7 Martie a. c.

Se aduce la cunoștința doritorilor, că se va ține o nouă licitație în ziua de 26 Iulie 1897 ora 11 a. m. la prefectura județului Roman, pentru aprovizionarea școalelor secundare din acel județ, cu lemne de foc necesare în iarna 1897-98.

Condițiunile sînt aceleași din publicațiunea No. 1669, inserată în «Monitorul Oficial» No. 12 din 13 Aprilie 1897, care se poate vedea și la prefectură.

TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

(Urmare)

XII. Circulațiune în curbă.

Când un vehicul se deplasează pe o curbă, buza roței d'înainte, exterioară, are tendința a rămâne în contact cu șina. Acest contact persistă el, într'o locomotivă, chiar când ar fi forțe tindând a-i imprima o mișcare de rotațiune asupra ei însăși? Aceasta depinde de valoarea relativă a momentului producând rotațiunea și de momentul resistent. Trebuie dar să căutăm mai întâi care sunt forțele de frecare, care se desvoltă între roți și șine în mișcarea unei mașini, sau mai în genere a unui vehicul ôre-care, în curbă.

Să considerăm o osie singură, deplasându-se pe o curbă de rază R . Să descriem trei centre concentrice, O_1 , O și O_2 , cu razele $R+\varepsilon$, R și $R-\varepsilon$, ε fiind semi-jocul căi, și să presupunem că centrul C al osiei se află între circumferințele O_1 , și O , la o distanță ε' de o circumferință O . Rôta exterioară se rostogolesce pe o rază r_e egală cu raza mijlocie, r , mărită cu produsul lui ε' prin conicitatea γ : ast-fel $r_e = r + \varepsilon' \gamma$. De asemenea, rôta interioară se rostogolesce pe o rază $r^i = r - \varepsilon' \gamma$. Dacă ω e vitesa unghiulară, presupusă uniformă, a osiei, drumul elementar parcurs de rôta exterioară, dacă nu e alunecare, este:

$$\omega (r + \varepsilon' \gamma) dt;$$

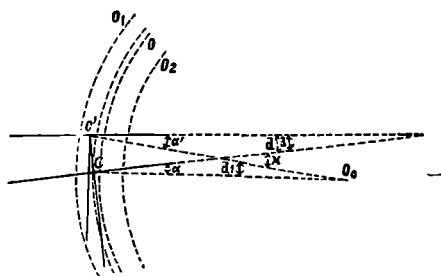
și drumul parcurs în aceleași condițiuni de rôta interioară este:

$$\omega (r - \varepsilon' \gamma) dt.$$

Ast-fel pozițiunea unghiulară a osiei variază cu un unghi:

$$d\beta = \frac{\omega \varepsilon' \gamma}{e} dt.$$

Fie α unghiul osiei cu raza curbei trecând prin centrul osiei. Acest centru este animat de o miș-



(Fig. 12).

care de translație, normală la osie, cu o viteză V , ast-fel, că în timpul dt , punctul C (fig. 12) a venit în C' după ce a parcurs un drum $V dt$.

Unghiul la centru $\angle C O_0 C' = di$ are ca valoare:

$$di = \frac{V dt}{R}.$$

Cunoscând α , $d\beta$, di , vom căuta pe α' , unghiul ce face cu raza $C' O_0$ osia în noua sa pozițiune.

Se vede bine, pe fig. 12, că avem:

$$\text{unghiul } x = \alpha + di = \alpha' + d\beta,$$

de unde:

$$\alpha' = \alpha + di - d\beta$$

Rezultă că, dacă $di > d\beta$ sau $\frac{V dt}{R} > \frac{\omega \varepsilon' \gamma}{C} dt$,

unghiul α' e mai mare ca α , și osia ia o pozițiune din ce în ce mai oblică. Această oblicitate este limitată de jocul căi într'un vehicul cu mai multe osii, și vine prin urmare un moment în care unghiul α trebuie să rămâe constant. Depărtarea unghiulară $di - d\beta$ trebuie atunci să fie căscigată de o alunecare a roților.

E de observat că fie-care din roțile unei osii

poate aluneca cu o cantitate diferită, mai cu seamă dacă presiunea pe șine nu e aceeași. Aceste alunecări și forțele de frecare care rezultă sunt ast-fel, că osia trebuie să se afle în echilibru, ținând seamă de toate forțele aplicate. Inșă obicnuit se poate admite că alunecările sunt aceleași pentru fie-care roată, egale cu:

$$e (di - d\beta) = e \left(\frac{V}{R} - \frac{\omega \gamma' \epsilon}{c} \right) dt,$$

și că forțele de frecare sunt alterne în raport cu direcțiunea osiei.

Condițiunea $di = d\beta$ dă curba limită pentru care o osie, profitând de tot jocul căii, se poate rostogoli perfect. Punând: $\epsilon = 0^m, 015$, $\gamma = \frac{1}{15}$, $e = 0,75$, $r = 0^m, 60$, găsim:

$$R = 450 \text{ metri.}$$

Vom studia acum forțele de frecare în cazul mai multor osii solidare și paralele, când axa mașinei sau a vehiculului păstrează o aceeași pozițiune pe curbă, adică când centrele osiilor rămân pe aceleași cercuri concentrice.

Presupunem acum că avem un vehicul cu patru osii și să considerăm osia d'înainte, al cărei centru se află la distanța ϵ , de cercuri mijlocie O și care face unghiul α_1 cu raza trecând prin centrul său.

După cum s'a vădut mai sus, roata exterioară alunecă longitudinal *înainte* cu o cantitate aproape egală cu:

$$e (di - d\beta) = \omega dt \left(\frac{e r}{R} - \epsilon_1 \gamma \right).$$

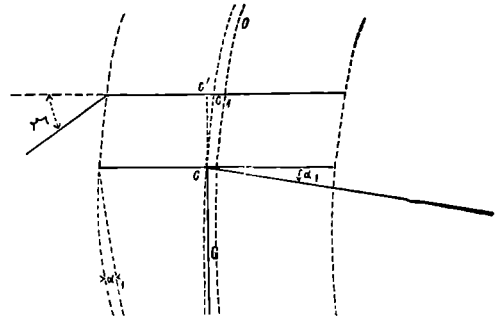
Afară de aceasta, translațiunea vehiculului care se face cu o viteză V, sensibil egală cu ωr , are de efect a deplasa centrul osiei pe axa vehiculului C C și de a face ca punctul C să vie în C' (fig. 13). Inșă, după cum am presupus la început că centrul fie-cărei osii rămâne pe aceeași cercuri, trebuie ca punctul C' să vie în C₁ și să fie, prin urmare, o alunecare către interiorul căi egal cu:

$$(2) \quad V \alpha dt = \omega r \alpha dt.$$

Expresiunea (1) dă alunecarea longitudinală, și expresiunea (2), alunecarea transversală. Resultanta acestor două alunecări și prin urmare, forța de frecare care 'i e direct opusă, fac cu direcțiunea osiei un unghi P₁, a cărei tangentă e:

$$\operatorname{tg} P_1 = \frac{\frac{e r}{R} - \epsilon_1 \gamma}{r \alpha_1}.$$

Pentru roata interioară, forța de frecare are o direcțiune alternă.

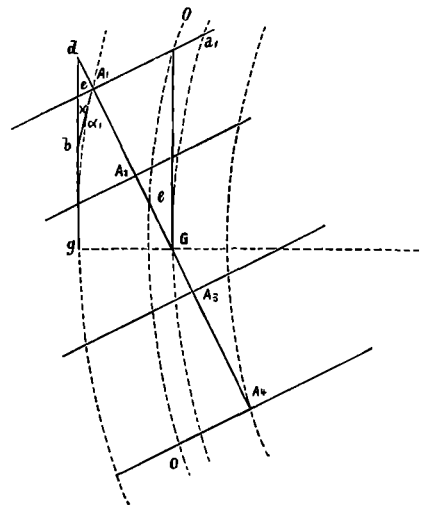


(Fig. 13.)

N'avem de cât să înlocuim pe ϵ_1 și α_1 prin valorile corespunzătoare celor-l'alte osii, cărora trebuie să le dăm semnele convenabile, pentru a avea direcțiunile forțelor de frecare ale celor-l'alte roți.

Vom exprima acum necunoscutele ϵ și α în funcțiune numai de două variabile. Dacă 'mi dau distanța ζ a centrului de gravitate al vehiculului la axa căi, adică la cercuri mijlocie O, și unghiul $\frac{\pi}{2} + \theta$ ce face axa vehiculului cu raza curbei trecând prin centrul de gravitate G, pozițiunea vehiculului pe cale este evident determinată. Prin urmare, toate elementele noastre necunoscute sunt funcțiune de ζ și de θ .

Fie (fig. 14): O O, axa căi; A₁, A₂, A₃, A₄, centrele osiilor; C, centrul de gravitate ce se află la distanța ζ de O O. Axa A₁ G A₄ face cu raza G O₀ unghiul $\frac{\pi}{2} + \theta$.



(Fig. 14.)

Să căutăm mai întâi valoarea lui α_1 . Considerând triunghiul cel mic $A_0 d$, avem:

$$\alpha_1 = \theta + x.$$

Însă, unghiul x nu e altul de cât unghiul de contingență al arcului $g_1 A_1$, foarte mic în raport cu raza curbei, este dar egal cu câțul acestui arc prin raza de curbura R . Arcul $g_1 A_1$ este egal, cu o aproximațiune de un infinit mic de ordinul al doilea, cu distanța l_1 a lui A_1 la centru de gravitate; deci:

$$x = \frac{l_1}{R}$$

$$\alpha_1 = \theta + \frac{l_1}{R}$$

Avem de asemenea:

$$\alpha_2 = \theta + \frac{l_2}{R}.$$

Pentru centrele A_3 și A_4 cari sunt de cealaltă parte a centrului de gravitate, un raționament identic arată că avem:

$$\alpha_3 = \theta - \frac{l_3}{R},$$

$$\alpha_4 = \theta - \frac{l_4}{R}.$$

Dacă prelungirea axei $A_1 A_4$ s'ar afla la stânga tangentei în A_4 , în loc să se afle la dreapta, valoarea lui α_4 ar avea semnul contrariu.

Se vede ast-fel că, pentru osiile ce se află îndărăt de centrul de gravitate, unghiul ear deporței cu șina merge descrescând; osiile se apropie șițiunea radială.

Să căutăm acum valorile lui ϵ în funcțiune de θ și de ζ . În triunghiul curbiliniu format de dreptele $G A_1$, $A_1 a_1$ și de arcul de cerc $G a_1$, în care unghiul în G e foarte mare, vedem că latura $A_1 a_1$, adică $\epsilon_1 + \zeta$, este egal, cu o aproximațiune de o cantitate de ordinul al doilea, cu $l_1 \theta$ plus distanța δ a punctului a_1 , al circonferinței la tangentă în G . Avem dar:

$$\epsilon_1 + \zeta = l_1 \theta + \delta.$$

Însă:

$$\delta = -\frac{l_1^2}{2R}$$

deci:

$$\epsilon_1 = l_1 \theta - \zeta + \frac{l_1^2}{2R}$$

Avem o expresiune analogă pentru ϵ_2 și pentru ϵ_4 , avem:

$$\epsilon_4 = l_4 \theta + \zeta - \frac{l_4^2}{2R}.$$

Expresiunea generală este:

$$\epsilon = \zeta \theta + \left(\zeta - \frac{l^2}{2R} \right).$$

Putem dar acum să exprimăm unghiurile μ ce fac forțele de frecare cu direcțiunile osiilor, în funcțiune de singurele două variabile θ și ζ .

Unghiul θ ar rămâne invariabil, dacă mișcarea în curbă a locomotivei ar fi uniformă. Însă de obicei nu e așa din cauza momentului forțelor vaporilor care solicită locomotiva a se întoarce asupra ei însăși. În tesă generală, θ trebuie dar să varieze.

Presupănem că e o deviațiune $d\theta$ către interiorul căii. La alunecările elementare calculate mai sus pentru osia d'inainte de exemplu, va trebui să adăogăm o alunecare longitudinală $e d\theta$ și o alunecare transversală $l d\theta$.

Componentele alunecărei elementare sunt dar în total:

$$\text{transversal} \quad V \alpha_1 dt + l d\theta = V\theta dt + \frac{V l_1}{R} dt = l_1 d\theta;$$

$$\text{longitudinal} \quad \omega dt \left(\frac{er}{R} - \epsilon_1 \gamma \right) + e d\theta;$$

și tangenta unghiului μ ce face forța de frecare cu șina este:

$$\operatorname{tg} \mu = \frac{\omega dt \left(\frac{l r}{R} - \epsilon_1 \gamma \right) + e d\theta}{V\theta dt + \frac{V l_1}{R} dt + l_1 d\theta} = \frac{e \left(\omega \frac{r}{R} dt + d\theta \right) - \omega \gamma e dt}{l_1 \left(\omega \frac{r}{R} dt + d\theta \right) + V\theta dt}.$$

Dacă consider (fig. 15) perpendiculara AF la AG , unghiul μ_0 ce face cu osia are ca tangentă:

$$\operatorname{tg} \mu_0 = \frac{e}{1}.$$

Unghiul μ_1 e mai mic ca μ_0 , și aceasta e adevărat pentru osiile d'inainte al căror centru e către exteriorul axei căii. Deci forța J_1 e coprinsă în unghiul $\widehat{FAE}$, și momentul său e coprins între $f P d$ și $f P l$.

Când raza curbei e foarte mare, ultimul termen al numărătorului de la $\operatorname{tg} \mu$ se poate întâmpla să fie mai mare ca primul termen, între paranteze, și valoarea lui $\operatorname{tg} \mu_1$ este atunci negativă.

Forța de frecare se află atunci coprinsă în unghiul EAL și dă în cele din urmă un moment de rotațiune favorabilă cînd trece de cea laltă parte a prelungirii lui GA către AL .

În resumat, direcțiunea forțelor de frecare e lesne de determinat pentru toate osiile, și nu e necesar de a insista mai mult asupra acestui subiect.

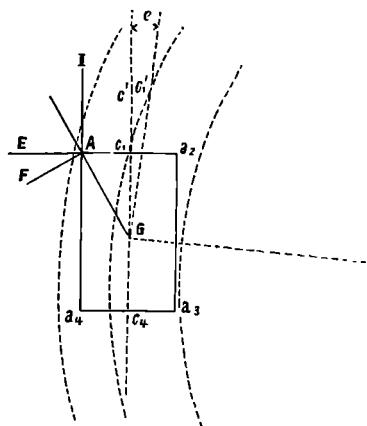
XIII. Mișcare de șovăire (lacet) în curbă

În curbă ca și în linie dreaptă o locomotivă este

animată de o mișcare de translațiune după axa sa longitudinală, cu o viteză V , și de o mișcare de rotațiune împrejurul axei verticale trecând prin centrul de gravitate.

Presupunem mai întâi că mișcarea ar fi liberă pe cale și fie $Aa_2a_3a_4$, poligonul său de reazem (fig. 15); fie-care din cele patru puncte A, a_2, a_3, a_4 corespunde la raza verticală trecând prin buza fiecărei roți și se află la o distanță oarecare de șină.

Dacă rotațiunea mașinei se face către stânga, buza roții exterioare d'inainte se află repede adusă contra șinei, atât în urma rotațiunei cât și în urma translațiunei.



(Fig. 15.)

Dacă rotațiunea se face către dreapta cu o viteză $\frac{d\theta}{dt}$, centrul C_1 al osiei d'inainte percurge în timpul dt către dreapta un drum $l_1 \frac{d\theta}{dt} dt$. În același timp se deplasează în direcțiunea axei longitudinale cu o cantitate Vdt . Dacă n'ar fi rotațiune, punctul G ar fi venit în C' , și, pentru a avea pozițiunea sa reală, ținând seamă de rotațiune, n'avem de cât să ducem normal la CG_1 , plecând de la C' , lungimea $l_1 d\theta$. Obținem ast-fel un punct C'_1 ce se află la dreapta sau la stînga circumferinței de rază $R + \epsilon_1$ trecând prin C_1 .

Dacă se află la stînga, centrul osiei se depărtează de axa căi, și buza roții exterioare a, tinde a veni în contact cu șina. Dacă se află la dreapta, se întâmplă contrariul.

Unghiul roții a_1 cu șina, sau al osiei cu raza curbei trecând prin centrul său, fiind α_1 , distanța

punctului C' la circumferința trecând prin C_1 este $V\alpha_1 dt$. Din punctul C'_1 se va afla la dreapta sau la stînga circumferinței C_1 , după cum vom avea:

$$V\alpha_1 dt < \text{sau} > l_1 \frac{d\theta}{dt} dt.$$

Ast-fel condițiunea pentru ca buza roții exterioare d'inainte să nu vie în contact cu șina, sau pentru ca, fiind în contact, acesta să înceteze, este:

$$V\alpha_1 < l_1 \frac{d\theta}{dt},$$

ce se poate scrie, înlocuind pe α_1 prin valoarea sa în funcție de θ :

$$(A) \quad V\left(\theta + \frac{l_1}{R}\right) < l_1 \frac{d\theta}{dt}.$$

Vom presupune acum că buza roții exterioare d'inainte este în contact cu șina și vom căuta în ce cazuri condițiunea de mai sus va putea fi realizată

Din momentul ce e contact, centrul osiei d'inainte rămâne la o distanță fixă de axa căi și este animat de o mișcare circulară uniformă. În același timp, locomobila poate lua o mișcare de rotațiune împrejurul acestui centru al osiei d'inainte. Fie I_1 momentul de inerție al mașinei; N_1 momentul forțelor lucrând asupra longeronilor, M_1 momentul forțelor de frecare în raport cu axa verticală trecând prin C_1 . Cum putem neglijea forța de inerție de târîre, ecuațiunea de rotațiune va fi simplă:

$$I_1 \frac{d^2\theta}{dt^2} = N + M_1.$$

Trebue să determinăm sensul momentului M_1 .

Am văzut în paragraful precedent că, pentru o valoare dată, constantă, a lui θ , unghiul ce face cu osia forța de frecare a unei roți pe șină este dat de:

$$\tan \mu_n = \frac{\frac{er}{R} - \epsilon_n \gamma}{r\alpha_n} = \frac{\frac{er}{R} - \epsilon_n \gamma}{r\left(\theta \pm \frac{\ln}{R}\right)},$$

cantitatea ϵ_n fiind pozitivă dacă centrul osiei se află la exteriorul axei căi, și negativă în cazul contrariu; afară de aceasta, numitorul ia semnul $+$ sau semnul $-$ înaintea lui $\frac{\ln}{R}$, după cum osia se află așezată înainte sau îndatărât de centrul de gravitate.

Intr'o locomotivă cu patru osii forțele de fre-

care a celor două osii d'inainte sunt precum J_1, J'_1, J_2, J'_2 (fig. 16).

Pentru osiile d'indărăt sunt două direcțiuni posibile, după cum θ e mai mare sau mai mic ca $\frac{\ln}{R}$.

Unghiul θ e cu atât mai mic cu cât roata exterioară d'indărăt e mai apropiată de șină.

În acest cas, putem avea, dacă R nu e prea mare :

$$\theta < \frac{\ln}{R},$$

și forțele d'indărăt sunt ast-fel ca J_3, J'_3, J_4, J'_4 .

De altminterlea :

$$\operatorname{tg} \mu_4 = \frac{e \frac{r}{R} - \varepsilon_4 \gamma}{-l_4 \frac{r}{R} + r \theta};$$

cantitățile $\varepsilon_4 \gamma$ și $r \theta$ sunt foarte mici comparativ cu $e \frac{r}{R}$ și $l_4 \frac{r}{R}$, de unde rezultă că putem pune aproximativ :

$$\operatorname{tg} \mu_4 = \frac{e}{l_4},$$

și că forța J_4 e aproape perpendiculară pe linia ce unește punctul de contact al roței cu centrul de gravitate. Fie d_4 distanța acestor două puncte. Momentul lui J_4 în raport cu centrul de gravitate e : $f P_4 d_4$.

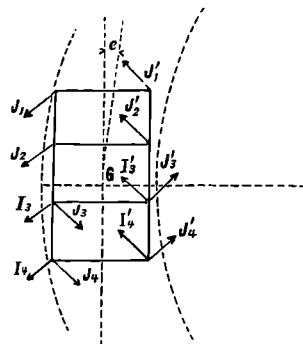
Dacă luăm momentul tuturor forțelor în raport cu centrul osiei d'inainte, se vede că forțele de frecare ale celei d'întii, a treia și a patra osii tind a face să se învârtască de la dreapta la stînga; acelea ale celei d'a doua osii dau un moment contrariu, însă destul de slab. Momentul total, M_1 , tinde dar a face să se învârtască de la dreapta la stînga, adică este pozitiv. Dacă momentul N e negativ și mai mare ca M_1 în valoare absolută, va putea să fie rotațiune de la stînga la dreapta, și unghiul θ va descrește. Însă mai de obicei, se întâmplă contrariul, căci M_1 este aproape în tot-d'auna mai mare ca N , dacă θ este mai mic. Atunci este rotațiune de la dreapta la stînga, și θ crește.

Când $\theta = \frac{l_4}{R}$ sau $\frac{l_3}{R}$, adică când una din osiile d'indărăt e radială, forța J e îndreptată după tangenta la șină. Deci, pe măsură ce θ crește, momentul forțelor de frecare al osiilor d'indărăt descrește.

Când $\theta > \frac{1}{R}$, forțele de frecare d'indărăt sunt

I_3, I'_3, I_4, I'_4 (fig. 16), și vine un timp în care momentul lor în raport cu centrul primei osii schimbă sensul.

Analiza de mai sus explică clar pentru ce un vehicul tinde a lua în curbă o pozițiune oblică, așa că buza roței exterioare d'inainte este în contact cu șina și osia d'indărăt ajunge la pozițiunea ra-



(Fig. 16).

dială și trebuie chiar să treacă de ea cu o cantitate oare-care, ast-fel că forțele de frecare ajung a 'și face echilibru. În curbele mici, osia d'indărăt nu poate ajunge la pozițiunea radială; buza roței interioare a ultimei și penultimei osii intră în contact cu șina.

Pentru ca mișcarea de rotațiune a unei locomotive să fie posibilă, trebuie ca, în pozițiunea în care forțele de frecare dau un moment rezistent, M_1 , minimum, acest moment să fie mai mic decât momentul motor N .

După cele ce am spus mai sus, minimum momentului M_1 corespunde la oblicitatea maximă a mașinei. Pentru a avea această oblicitate maximă, e destul după ce s'a tras cele două cercuri de raze $R + \varepsilon$ și $R - \varepsilon$ și s'a așezat centrul osiei d'inainte pe circumferința $R + \varepsilon$, de a face să se învârtască axa mașinei până ce centrul uneia din osiile d'indărăt să se afle pe circumferința $R - \varepsilon$.

Aceasta echivalează, de altminterlea, cu o identificare algebrică.

În paragraful precedent, am exprimat pe $\varepsilon_1, \varepsilon_2, \varepsilon_3, \varepsilon_4$, în funcție de θ și ξ . Dacă buza roței exterioare d'inainte este în contact cu șina, avem $\varepsilon_1 = \varepsilon$, semi-jocul căi. Dacă e tot așa și pentru roata interioară d'indărăt, avem asemenea: $\varepsilon_4 = \varepsilon$.

Atunci, cele două ecuațiuni :

$$\left. \begin{aligned} \epsilon &= l_1 \theta - \xi + \frac{l_1^2}{2R} \\ \epsilon &= l_4 \theta + \xi - \frac{l_4^2}{2R} \end{aligned} \right\} (1)$$

permit a găsi cele două necunoscute θ și ξ . Aceste valori ale lui θ și ξ , fiind substituie în ecuațiunea care dă pe ϵ_3 :

$$\epsilon_3 = l_3 \theta + \xi - \frac{l_3^2}{2R},$$

trebuie să dea pentru ϵ_3 o cantitate mai mică ca ϵ ; dacă nu, atunci *buză* roței interioare a celei d'a treia osii vine în contact cu șina, și, în sistemul celor două ecuațiuni (1), trebuie să înlocuim pe cea d'a doua prin $\epsilon = \epsilon_3$.

Condițiunea pentru ca *buză* roței celei din urmă osii să intre în contact este :

$$R > \frac{(l_1 + l_3)(l_1 + l_4)}{4\epsilon}.$$

Ori-cum ar fi, putem calcula, pentru oblicitatea maximă, valoarea lui $\text{tg} \mu$ în funcție de raza curbei și de *baza*, precum și momentul M_1 . Are, de altminterlea, o expresiune algebrică prea complicată pentru ca să putem trage conclusiuni generale.

Momentul M_1 poate fi resistent, adică să tindă a aplica *buzele* roților contra șinelor exterioare și interioare, sau poate să tindă a îndrepta axa mașinei. În primul cas mișcarea de rotațiune nu va avea loc de cât dacă momentul N dobîndesce valori mai mari ca M_1 , în al doilea cas, va avea în tot-deauna loc.

Trei casuri se pot presenta, în definitiv, după mărimea razei curbei :

1^o În curbele de rază mică, nu e mișcare de rotațiune a axei locomotivei, care ia și păstrează pe curbă oblicitatea maximă;

2^o În curbele de rază mijlocie, axa locomotivei ia o mișcare de rotațiune împrejurul centrului osiei d'inainte; însă *buză* roței exterioare d'inainte nu încetează de a rămâne în contact cu șina și condițiunea (A) nu e nici o dată satisfăcută;

3. În curbele de rază mare, condițiunea (A), este, la ôre-cari momente, satisfăcută, și mișcarea de lacet se face ca și în linie dreaptă.

Sunt dar trei genuri de curbe, și nu e posibil de a determina *a priori* razele limite, cari depind de elemente variabile, momentul N și tipul mașinei.

În curbele de primul gen (raze mici), nu există ciocniri, ci numai reacțiuni statice ale *buzel roților* asupra șinelor.

În curbele de genul al doilea, există ciocniri pe șina interioară, însă de foarte puțină importanță.

În fine, în curbele de genul al treilea, există ciocnituri pe șinele exterioare analoage cu acelea ce se produc în linie dreaptă.

Din punctul de vedere al ciocnirilor acțiunea vătămătoare a mașinilor pe cale trebuie dar să fie mai mică în curbă de cât în linie dreaptă.

Cu toate acestea, dacă, pentru o cauză accidentală, contactul *buzei* roței exterioare d'inainte vine de încetează într'o curbă de rază mică sau mijlocie, când acest contact se va restabili, se va produce o ciocnire cu atât mai violentă cu cât oblicitatea posibilă a mașinei e mai mare.

Reacțiunea buzei roților asupra șinelor. Se calculează exact ca la § IX; însă, afară de aceasta, mai trebuie să ținem seamă și de forța centrifugă $\frac{PV^2}{gR}$ și de componenta greutatei pe planul șinelor datorită *deversului* δ . Putem negligea componenta greutatei datorită diferenței de încărcare a celor două roți a unei aceiași osii și a conicității (a se vedea ultimul aliniat de la § V).

Avem dar pentru reacțiunea X , când o mașină: e singură:

$$X = F - \frac{\pi}{g} l \frac{d^2 \theta}{dt^2} + P \left(\frac{V^2}{gR} - \delta \right).$$

Termenul $P \left(\frac{V^2}{gR} - \delta \right)$ e de obicei negligeabil.

Dacă accelerațiunea $\frac{d^2 \theta}{dt^2}$ e nulă în urma contactului cu șina a buzei roței d'indărăt (în curbele de rază mică), trebuie să introducem în ecuațiunea de sus reacțiunea X' care provine din acest contact.

În definitiv, în cazul unei mașini singure, maximum lui X e vecin de $f\pi$, produsul greutatei mașinei prin coeficientul de frecare, și e prin urmare, de același ordin de mărime ca și în linie dreaptă. Numai, pe când în linie dreaptă reacțiunea X nu lucrează asupra șinei de cât într'un mod intermitent și în fie-care dată un timp foarte scurt, în curbă această reacțiune lucrează continuu.

Țocurile osiilor. Dacă presupunem că osiile d'indărăt ale unei mașini sunt însoțite de plane înclinate, oblicitatea maximă ce poate lua mașina este mai mare de cât dacă poligonul de reazem este total,

și prin urmare, locomotiva poate circula în curbele mai aspre. Poate afară de aceasta, să aibă o mișcare de rotațiune pe toate curbele în care jocul planelor inclinate nu se termină de tot. Această mișcare de rotațiune trebuie, de altminterlea, să aibă o mică amplitudine, din cauza marelui rezistențe ce 'i opun planele inclinate. În curbă ca și în linie dreaptă, reacțiunea planului inclinat vine în deducțiune de reacțiunea X exercitată pe șini de prima osie a *poligonului rigid*.

XIV. Acțiunea tenderului și a trenului asupra mișcării locomotivei.

Tenderul exercită asupra *mișcării de lacet* a locomotivei o influență mai mică sau mare, după sistemul atelagiului. Obicinuît, atelagiul se compune d'un *tendor principal cu șurub și doi alți, tendori* sau din două lanțuri de siguranță și din două *tampoane* analoge cu acelea ale vagoanelor adică intrând în contact cu *tampoanele* opuse prin suprafețe plane sau mai curând puțin sferice normale la axa vehiculelor. Une-ori suprafața de contact a tampoanelor, sau planul tangent al suprafeței și trecând prin punctul de contact este înclinat pe axa locomotivei. Pe mașinile de expres ale companiei din Orleans, normala la acest plan tangent trece aproape prin centrul de gravitate al locomotivei.

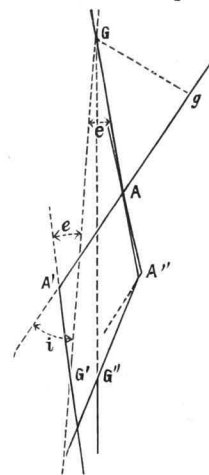
În fine există atelagiuri speciale, pe cari le vom studia mai departe, în cari axa locomotivei și a *tenderului*, ori care ar fi pozițiunea lor unghiulară se taie în tot-d'auna într'un același punct.

Locomotiva și *tenderul* lucrează una asupra celui-l'alt: 1^o prin bara de atelagiu; 2^o prin *tampoane*.

Influența barei de atelagiu, (*tendor cu șurub* cu arc de tracțiune), nu se face să se simtă de cât cînd locomotiva trage trenul, adică merge sub vpori. Fie: GA , axa mașinei; $G'A'$, cea a *tenderului*; AA' , bara de tracțiune (fig. 16 bis). *Tenderul* exercită pe mașină în punctul A' un efort resistent T , paralel cu axa căi, (sau în ori ce caz făcînd cu dinsa un unghi foarte mic), care face echilibru reacțiunilor șinelor asupra roților motoare în cazul mișcării uniforme. Efortul exercitat în

direcțiunea lui $A A'$ este egal cu $\frac{T}{\cos i}$ și dă un

moment în raport cu centrul de gravitate al ma-



(Fig. 16 bis.)

șinei cu $\frac{T}{\cos i} \times Gg$. Acest moment tinde după cum se vede a redresa axa locomotivei și se opune prin urmare, mișcării de *lacet*. Ar putea să'i fie favorabil dacă *tenderul* ar ocupa pozițiunea $A''G''$.

Valoarea momentului depinde de unghiul celor două verticale care e tot-d'ea-una foarte mic, și de lungimea barei de atelagiu

Această lungime variază de obicei între 0^m,60 și 0^m,80.

Chiar în cazul direcțiunii maxime a vehiculelor, se găsește că momentul efortului de tracțiune este foarte slab și prin urmare, neglijabil.

Acțiunea *tampoanelor* e mult mai considerabilă, însă cere ca *tampoanele* să fie bine strinse între ele, cea ce se poate să nu aibă tot-d'auna loc. Arcurile *tampoanelor* au de obicei o bandă inițială. Dacă acestea sunt numai aduse în contact, atunci nu exercită nici o reacțiune unele asupra altora. Însă, dacă sunt strinse ast-fel ca să micșoreze cu o cantitate oare-care săgeata arcului de ciocnire, reacțiunea este egală cu bandă inițială mărită cu tensiunea datorită micșorării săgetei. Pentru ca stringerea să fie eficace, trebuie să fie ast-fel ca tensiunea totală să fie tot-d'auna superioară efortului de tracțiune. Fie: Q_0 , banda inițială a arcului de ciocnire a unui *tampon*; Q_1 , tensiunea dată de stringere. Reacțiunea *tenderului* asupra mașinei, admitînd ca normala punctul de contact al tampoanelor ar fi paralelă cu axa căi, va fi: $2 (Q_0 + Q_1)$. Va trebui să avem, T fiind efortul de tracțiune: $2 (Q_0 + Q_1) > T$. Cînd axele celor două vehicule sunt în prelungire, reacțiunile *tampoanelor* dau un moment nul în raport cu centrul de gravitate al mașinei. Însă, cînd aceste axe fac între ele un unghi oare-care, tensiunea arcurilor celor două *tampoane* e diferită. Fie: u , distanța *tampoanelor* la planul median; φ , unghiul celor două vehicule; K , coeficientul de flexibilitate al arcurilor de ciocnire din cauza deviațiunii φ , unul din *tampoane* se strivesce, cel-l'alt se lungesce cu cantitatea φu . Prin urmare, reacțiunea e de

o parte : $Q_0 + Q_1 + \frac{\varphi u}{K}$, și, de cea-laltă parte :

$Q_0 + Q_1 - \frac{\varphi u}{K}$. Dacă avem: $\frac{\varphi u}{K} > Q_1$, reacțiunea *tampoanelor* de o parte a mașinei dispăre, însă aceasta n'are loc de obicei, dacă stringerea e suficientă și, dacă K are o valoare destul de mare.

Momentul acestor forțe în raport cu axul vertical trecând prin centrul de gravitate al mașinei este:

$$u \left(Q_0 + Q_1 + \frac{\varphi u}{K} \right) - u \left(Q_0 + Q_1 - \frac{\varphi u}{K} = \frac{2\varphi u^2}{K} \right)$$

Pentru *tender*, momentul e de semn contrariu.

Acest moment tinde a micșora unghiul celor două vehicule și, prin urmare, a combate mișcarea *de lacet*. În linie dreaptă, exercită o influență binefăcătoare, însă n'are de cât o valoare mică, căci unghiul φ e tot-d'auna mic, și coeficientul de flexibilitate K al arcurilor de ciocnire este relativ mare, de la 15 la 20 milimetri pe tonă obicnuit.

În curbă, este alt-fel. Vehiculele, înscriindu-se pe curbă, fac în tot-d'auna între ele un unghi ast-fel că momentul $\frac{2\varphi u^2}{K}$ lucrează pe locomotivă în așa mod ca s'o facă să se întoarcă, *înainte*, de la interiorul curbei și să mărească ast-fel reacțiunea roții exterioare d'inainte contra șinei. Această reacțiune se află de alt-fel, simțitor mărită, pentru că momentul $\frac{2\varphi u^2}{K}$ poate dobîndi în curbă valori notabile.

Ast-fel, reacțiunea *tampoanelor* contrariază tot-d'auna mișcarea *de lacet*, însă în curbă este vătmător.

Efectul despre care vorbim poate fi considerabil agravat la coborîrea pantelor, cînd trenul împinge locomotiva, a cărei rezistență pe tonă e tot-d'auna mult mai mare de cât cea a vagoanelor. Dacă împingerea trenului e superioară stringerei, $2 Q_1$, aceasta crește cu o cantitate oarecare, și variațiunea de tensiune $\frac{\varphi u}{K}$ se află mărită.

Efectul reacțiunilor *tampoanelor* poate fi și mai vătmător în cazul cînd sunt două mașini în capul trenului, și unde aceste mașini lucrează într'un mod opus (de exemplu, prima reținînd trenul sau prin frînul său, sau prin contra-vapori, pe cînd cea d'a doua exercită un efort de tracțiune sau numai n'a strîns frînul său). Mai e de aratat, afară de aceasta, un alt inconvenient al dublei tracțiuni, care se rapoartă la oscilațiunile greutăței suspen-

date. Cînd dinaintea celei d'a doua mașini se află relevată cu o cantitate z , producînd o descărcare a roților d'inainte, se poate întîmpla să rămie ridicată un timp notabil. adică ca oscilațiunea normală să fie contrariată și chiar suspendată în momentul cel mai defavorabil, în urma rezistenței ce întîmpină pentru a se deplasa, de sus în jos, *tampoanele* d'inainte tare presate pe *tampoanele tenderului* primei locomotive deraierea roților d'inainte a celei d'a doua mașini se află ast-fel înlesnită, și cu atît mai mult cu cît dinaintea acestei mașini are *mai mult porte-à-faux* în raport cu prima osie.

Jocurile osiilor, măbind deviațiunea mașinelor, agravează toate aceste inconveniente, cînd ajungem la limita acestor jocuri în mișcarea de deviațiune.

Tampoanele mai lucrează și într'un alt mod asupra mișcării *de lacet*, și această acțiune este chiar cea mai importantă, afară numai în casurile particulare ce am examinat mai sus.

Cînd există deplasare relativă. Fie: $Q_0 + Q_1$, reacțiunea *tampoanelor*; f , coeficientul de frecare. Dacă există deplasare relativă a locomotivei în raport cu *tenderul*, forța de frecare între *tampoane* este: $2 f (Q_0 + Q_1)$. Distanța *tampoanelor* la centrul de gravitate al locomotivei fiind l , momentul acestei forțe de frecare în raport cu centrul de gravitate este: $2 f l (Q_0 + Q_1)$. Acest moment, care se opune la șovăirea mașinei, are, într'un atelagiu bine strîns, o foarte mare valoare, pentru că l e mare, și efortul necesar pentru ca locomotiva să tragă cu sine *tenderul* în deplasarea sa este mai tot-d'auna mai mic de cât forța de frecare a *tampoanelor*.

În genere, cele două vehicule pot fi considerate ca legate unul de altul: nu e între ele nici o deplasare relativă, și exercită unul asupra altuia o reacțiune F inferioară forței de frecare a *tampoanelor*.

Mișcarea locomotivei are dar ca ecuațiune diferențială:

$$(1) \quad I \frac{d^2\theta}{dt^2} = N + M - lF;$$

și cea a *tenderului*:

$$(2) \quad I' \frac{d^2\theta'}{dt^2} = M - l'F.$$

Luând diferența acestor ecuațiuni, avem o relațiune între cele două necunoscute θ și θ' . Obținem o a doua exprimînd că nu e mișcare relativă

între cele două vehicule, sau că axele lor se taie tot-d'auna într'un același punct. Centrele de gravitate aflându-se la distanțele ξ și ξ' de axa căi, punctul locomotivei care e la înălțimea tampoanelor se află la distanța $\xi + l\theta$ de axa căi, și același punct de axa tenderului la o distanță $\xi' - l'\theta'$. Aceste două cantități rămânând egale avem:

$$\xi + l\theta = \xi' - l'\theta',$$

sau diferențiând:

$$\frac{d\xi}{dt} + l \frac{d\theta}{dt} = \frac{d\xi'}{dt} - l' \frac{d\theta'}{dt}.$$

Am văzut că, atunci când locomotiva e singură, avem:

$$\frac{d\xi}{dt} = V_0.$$

De asemenea, când tenderul e singur:

$$\frac{d\xi'}{dt} = V_0'.$$

Aceste două relațiuni nu încetează de a fi adevărate, când ținem cont de frecarea tampoanelor. Am văzut, într'adevăr, la § IX, că, pentru a anula deplasarea laterală a centrului de gravitate, trebuie a exercita o reacțiune egală cu resultanta forțelor de frecare ce se desvoltă, când această deplasare nu are loc, și că această resultantă este egală cu greutatea vehiculului multiplicată prin coeficientul de frecare. Cum valoarea sa e tot-d'auna mai mare de cât forța de frecare a tampoanelor, aceasta nu poate face obstacol deplasării laterale a celor două vehicule, locomotivă și tender, care se face una cu iuțea $V\theta$, și cea-laltă cu iuțea $V\theta'$.

Legea mișcării e dar dată de sistemul celor două diferențiale (1) și (2), la care trebuie să adăugăm condițiunea:

$$(3) \quad V_0 + l \frac{d\theta}{dt} = V_0' - l' \frac{d\theta'}{dt}.$$

Acest sistem, de altminterlea, nu poate fi rezolvat direct, pentru că M e funcțiunea de θ , și M' de θ' . Însă permite a găsi mersul ce trebuie urmat pentru a avea soluțiunea prin aproximațiuni succesive, prin ajutorul unei metode grafice.

Această metodă, ca și aceea de la § VI, e basată pe remarca următoare.

În intervalele, tot-d'auna mici, în cari N poate fi presupus constant, vitezele $\frac{d\theta}{dt}$ și $\frac{d\theta'}{dt}$ rămân aproape constante. Să presupunem, într'adevăr, că, la origina unuia din aceste intervale, cunoaștem pe θ' și θ' . La o valoare dată a lui F corespunde

o viteză oare-care $\frac{d\theta}{dt}$, pentru locomotivă care se găsește după cum s'a spus la § VI, și de asemenea o viteză oare-care $\frac{d\theta'}{dt}$ pentru tender. Trebuie și e suficient că valorile acestor două viteze să satisfacă la relațiunea (3), și facem să varieze F până ce ajungem la acest rezultat.

Vom da la § XIX un exemplu care va preciza aplicațiunea acestei metode.

În resumat, stringerea tampoanelor stabilește o solidaritate între locomotivă și tender, care are de efect de a micșora amplitudinea mișcării de lacet. Însă această solidaritate nu e absolut completă, pentru că, în unele casuri, frecarea tampoanelor e insuficientă pentru a împiedeca deplasarea relativă a vehiculelor și pentru că, afară numai dacă s'ar verifica continuu atelagiul, nu suntem nici o dată siguri de a avea o stringere convenabilă a tampoanelor. Există atelagiuri între locomotivă și tender în care solidaritatea e absolut completă, fără ca să strice la circulațiunea în curbă. Sunt caracterisate prin această condițiune că axele celor două vehicule să taie tot-d'auna într'un același punct, împrejurul căruia pot să se întoarcă liber, ca și cum ar fi o articulațiune simplă în acest punct. Le vom numi pentru acest cuvânt *atelagiuri convergente*. Un studiu foarte complet a fost făcut de un autor german, D. Hartmann. (*Theorie der Locomotiv-Tender-Kuppelungen*; Berlin, 1884). Vom da rezultatul în următoarele două paragrafe.

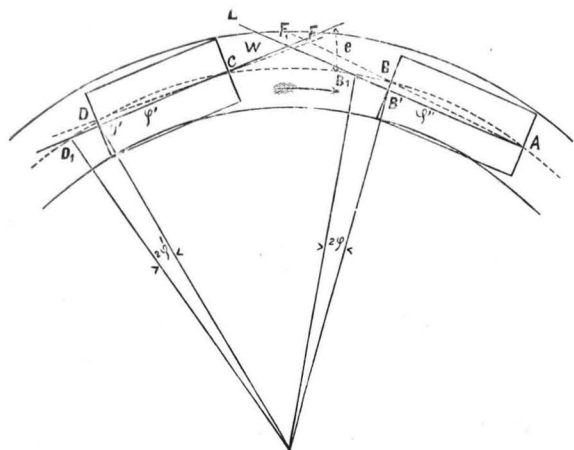
XV. Circulațiunea locomotivelor cu atelagiuri convergente în curbe

Prima cestiune de rezolvat e de a sci în ce punct al axei locomotivei trebuie să aședăm articulațiunea atelagiului.

Să presupunem că locomotiva AB (fig. 17) și tenderul CD sunt aședate pe o curbă, ast-fel ca axele osiilor extreme, formând *cadru* rigid, a fie-căruia din vehicule, să fie pe o aceeași circonferință, de exemplu pe axa căi. Aceasta este evident pozițiunea cea mai favorabilă ce pot ocupa cele două vehicule pe cale. Axele AB și CD, cari sunt secante de cerc, se taie într'un punct F, și avem relațiunea:

$$FA \times FB = \bar{F}B \times \bar{F}D.$$

Fie: p , distanța FB; p_1 , distanța FC. Să le presupunem constante și suma lor egală cu distanța, t , între centrul osiei înapoi de locomotivă și centrul osiei înainte de tender, distanța asemenea fixă. Fie, afară de aceasta, s și s_1 , *cadrele* locomotivei și a tenderului.



(Fig. 17).

Relațiunea de mai sus se scrie :

$$\frac{p}{p_1} = \frac{p_1 + s_1}{p + s}$$

Combinată cu: $p + p_1 = t$, ea dă pentru p și p_1 :

$$(I) \quad \begin{cases} p = \frac{t(s_1 + t)}{s + s_1 + 2t} \\ p_1 = \frac{t(s + t)}{s + s_1 + 2t} \end{cases}$$

Aceste două cantități p și p_1 caracterizează un punct F care se numește *punct de intersecțiune teoretică a axelor*.

Dacă centrele osiilor extreme ar rămânea tot d'auna pe o aceeași circumferință, nu e îndoială că punctul de cuplare ar trebui să se afle în punctul teoretic F. Însă, din cauza succesiunii de curbe de raze diferite și din cauza jocului căi, centrele nu pot rămânea tot-d'auna pe o aceeași circumferință, și trebuie să știm dacă cu toate acestea, punctul teoretic F a rămas punctul cel mai favorabil pentru cuplare.

Circulațiunea într-o curbă de rază constantă. Mers înainte. Când două vehicule legate între ele printr-o cuplare liberă, adică permițându-le de a lua o pozițiune unghiulară independentă, circulă în curbă, *buza* roței exterioare d'inainte și cea a roței interioare d'îndărăt intră în contact cu șina. Fie (fig. 17) AB axa locomotivei în pozițiunea normală, pentru care *buzele* roților ex-

terioare d'inainte și d'îndărăt ating șina exterioară; această axă se întoarce împrejurul centrului A al osiei d'inainte cu un unghi φ , până ce *buza* roței interioare d'îndărăt vine în contact cu șina interioară. Această roată d'îndărăt se va fi deplasat ast-fel cu o cantitate AB' egală cu jocul total ϵ al căi, și avem prin urmare, s fiind *cadru* AB:

$$s\varphi = \epsilon$$

Axa AB' a mașinei întâlnește circumferința trecând prin A în punctul B₁, și lungimea AB₁ se numește *cadru fictiv*. Unghiul la centru B'MB₁ este de alt-fel egală cu 2φ , și lungimea B'B₁ egală cu $2R\varphi = \frac{2R\epsilon}{s}$. Prin urmare:

$$(2) \quad AB_1 = s + \frac{2R\epsilon}{s}.$$

Obținem de asemenea pentru tender, care se învîrtește cu un unghi $\varphi' = \frac{\epsilon}{s_1}$, *cadru fictiv*.

$$(3) \quad CD_1 = s_{11} = s_1 + \frac{2R\epsilon}{s_1}.$$

Cele două axe AB₁ și CD₁ se taie într'un punct F₁ a cărei pozițiune e lesne de determinat.

În adevăr, unghiurile θ , φ și φ' fiind foarte mici avem:

$$t_1 = CF_1 + F_1B_1 = CF_1 + F_1B' - B_1B' = t - \frac{2R\epsilon}{s}.$$

Aplicând teorema secantelor de cerc, avem:

$$(4) \quad B_1F_1 = p_1 = \frac{t_1(s_1 + t_1)}{s_1 + s_{11} + 2t_1};$$

$$(5) \quad F_1C = p_1 = \frac{t_1(s_1 + t_1)}{t_1 + s_{11} + 2t_1}.$$

Aceste valori conținând pe R și ϵ , rezultă că pozițiunea punctului de intersecțiune F₁ depinde de raza curbei și de jocul căi. În realitate, nu depinde de cât de produsul $R\epsilon$, care dacă am vrea s'ar putea menține constant calculând pe ϵ în funcțiune de R.

O concluziune importantă rezultă din ceea ce precede, când presupunem că cele două vehicule sunt legate între ele printr'un atelagiu convergent, ast-fel că axele să se taie într'un punct W, *numit punct de intersecțiune real*. Dacă acest punct W se află în F₁ și C, trebuie să se producă neapărat o deraiare a osiei înainte de tender, sau a osiei îndărăt de mașină. Se vede, într'adevăr, pe fig. 17 că, pentru ca axa locomotivei A 4 să treacă prin punctul W, trebuie sau ca osia îndărăt B să iasă în interiorul curbei sau înainte, c, de tender să iasă către exterior. Deci, într'un atelagiu conver-

Avem, prin urmare:

$$v + v_1 = t.$$

Pentru a găsi pe v și v_1 , în cazul când vehiculele ocupă pozițiunea normală, avem relațiunile următoare (fig. 18):

$$MF_0^2 = MO^2 - \left(\frac{S}{2} + v\right)^2;$$

$$MO^2 = R^2 - \left(\frac{S}{2}\right)^2;$$

$$(11) \quad MF_0^2 = R^2 + Sv + v^2.$$

Avem de asemenea:

$$(12) \quad M_1F_0^2 = R_1^2 + S_1v_1 + v_1^2;$$

din cele două triunghiuri MF_0S și M_1F_0S tragem:

$$\overline{MF_0}^2 = \overline{MS}^2 + \overline{F_0S}^2;$$

$$\overline{M_1F_0}^2 = \overline{M_1S}^2 + \overline{F_0S}^2;$$

$$\overline{M_1F_0}^2 - \overline{MF_0}^2 = \overline{M_1S}^2 - \overline{MS}^2.$$

Dacă punem $R_1 - R = d$, avem:

$$\overline{M_1S}^2 = (\overline{MS} + d)^2;$$

de unde:

$$(13) \quad \overline{M_1F_0}^2 - \overline{MF_0}^2 = 2\overline{MS} \times d + d^2.$$

Din formulele (11) și (12) deducem aceeași diferență:

$$(14) \quad \overline{M_1F_0}^2 - \overline{MF_0}^2 = R_1^2 - R^2 + S_1v_1 - Sv + v_1^2 - v^2.$$

Pentru a găsi pe MS , observăm că:

$$\overline{MS} = R + \overline{NS}.$$

Pentru a determina pe NS , să introducem unghiurile α și β , ale căror valori sunt:

$$\alpha = \frac{q}{R}$$

$$\beta = \frac{s}{2R}.$$

Unghiul $\delta = \widehat{SF_0B}$ este egal cu $\alpha + \beta$, după cum se vede coborând din B o perpendiculară pe MS și ducând tangenta în B . Deci:

$$\delta = \frac{2q + s}{2R}.$$

De altminterlea, lungimea NS poate fi considerată cu o foarte mare aproximațiune ca fiind proiecțiunea lui F_0B pe MS . Prin urmare:

$$\overline{NS} = v \sin \delta,$$

sau, înlocuind sinusul prin arc, din cauza micii valori a lui δ :

$$\overline{NS} = v \cdot \frac{2q + s}{2R}.$$

Avem dar:

$$(15) \quad \overline{MS} = R + v \cdot \frac{2q + s}{2R}.$$

Deducem din formulele (13) și (14), înlocuind pe MS prin valoarea sa:

$$v(2q + s) \left(\frac{R_1}{R} - 1\right) = s_1v_1 - sv + v_1^2 - v^2.$$

Dacă punem $v_1 = t - v$, obținem în cele din urmă:

$$(16) \quad v = \frac{t(s_1 + t)}{s + s_1 + 2t + (2q + s) \left(\frac{R_1}{R} - 1\right)},$$

și de asemenea:

$$(17) \quad v_1 = \frac{t(s + t) = t(2q + s) \left(\frac{R_1}{R} - 1\right)}{s + s_1 + 2t + (2q + s) \left(\frac{R_1}{R} - 1\right)}.$$

Când F_0 se află de partea curbei de cea mai mică rază, obținem formulele (16 bis) și (17 bis) analoage cu (16) și (17); pentru că e de ajuns de a înlocui pe v prin v_1 , s prin s_1 , și invers, e inutil de a scrie aceste formule.

Coordonatele punctului F_0 sunt iar variabile și depind de pozițiunea vehiculelor pe curbă.

Pozițiunea reală a vehiculelor trebuie cu atât mai mult să se depărteze de pozițiunea normală (pe care am admis-o la începutul calculelor de mai sus) cu cât punctul de cuplare real W e mai depărtat de punctul F_0 .

Presupunem, de exemplu, că punctul W e vecin de punctul teoretic F .

Formulele (16) și (17) fac cunoscut că v e cu atât mai mic, și prin urmare, v_1 cu atât mai mare cu cât q e mai mare, pentru o valoare determinată a raportului $\frac{R_1}{R}$; q e maximum când F_0 cade pe linia centrelor. Dacă în acest caz pozițiunea vehiculelor va fi cea mai depărtată de pozițiunea normală.

Când F_0 e de partea curbei cu cea mai mică rază formulele (16 bis) și (17 bis) conduc la aceeași concluziune.

Atară de aceasta, se vede că v descresce pe măsură ce R_1 crește și că atunci punctul F_0 se depărtează din ce în ce mai mult de punctul W .

Resultă din cele două observațiuni ce preced că pozițiunea vehiculelor cea mai depărtată de pozițiunea normală se întâlnește când trecem de la o linie dreaptă la o curbă, și când punctul de intersecțiune al axelor se află la separațiunea liniei drepte și a curbei.

Calculând jocul căi în acest caz, vom avea jocul maximum.

Să considerăm în fig. 19 cele două vehicule cuplate în punctul W_1 al tenderului.

În pozițiunea normală a locomotivei punctul de

cuplare cade în W_0 iar nu în W_1 . Trebuie dar să presupunem că locomotiva se întorce împrejurul lui A până ce W_0 vine de coincidă cu W_1 . Când această coincidență e stabilită, *cadrele fictive* AW_1 , al locomotivei este:

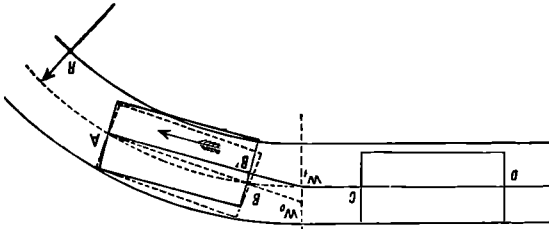
$$s' = s + 2R \frac{\epsilon}{s},$$

și distanța $z = B'W_1$ a punctului de cuplare la osia d'indărăt este:

$$z = 2R \frac{\epsilon}{s},$$

Deducem valoarea lui ϵ :

$$(18) \quad \epsilon = \frac{sz}{2R}.$$



(Fig. 19).

Pentru eșirea curbei, jocul se obține în același mod. Se vede ușor că osia d'inainte a tenderului trebuie să se deplaseze către interiorul curbei cu o cantitate:

$$(19) \quad \epsilon_1 = \frac{s_1 z_1}{2R}.$$

În cele din urmă va trebui să dăm curbei un joc egal cu cea mai mare din cele două valori ϵ și ϵ_1 .

Care e punctul comun axelor celor două vehicule pentru care jocul e minimum?

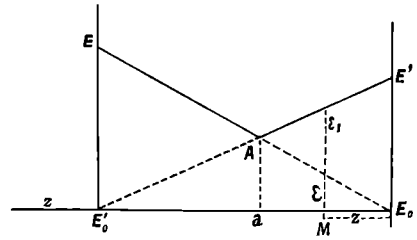
Din momentul ce $z + z_1 = t$, avem:

$$\epsilon = \frac{sz}{2R}, \quad \epsilon_1 = \frac{s_1(t-z)}{2R}.$$

În funcțiune de z , ϵ reprezintă, o dreaptă astfel ca $E_0 E$ (fig. 20), și ϵ_1 o dreaptă $E_0' E'$.

Pentru a avea pe ϵ și ϵ_1 , pentru o valoare

$z = E_0 M$ oare-care, n'avem de cât să ducem ordonata trecând prin M. E lesne de vădit pe figură că jocul căi va fi dat de ordonatele liniei frunte EAE' , după valoarea lui z , și că minimum al jocului va fi ordonata Aa , adică va avea loc



(Fig. 20).

când $\epsilon = \epsilon_1$; de unde ținând seamă de relațiunile cari dau aceste cantități:

$$z = \frac{s_1 t}{s + s_1}.$$

Punctul ast-fel obținut nu coincidă cu punctul teoretic F; e depărtat cu:

$$p - z = \frac{t(s_1 + t)}{s + s_1 + 2t} - \frac{s_1 t}{s + s_1} = \frac{t^2(s - s_1)}{(s + s_1 + 2t)(s + s_1)}.$$

Această cantitate e nulă, dacă $s = s_1$. Prin urmare punctul F va fi cu atât mai apropiat de punctul cel mai favorabil pentru acuplare cu atât *cadrele rigide* ale locomotivei și ale tenderului vor diferi mai puțin.

În resumat, analiza de mai sus permite de a găsi jocurile căi necesare pentru circulațiunea în curbă a locomotivelor legate de tenderul lor prin atelagiuri convergente, și arată că: în curbele de rază constantă, punctul teoretic F este punctul de articulare cel mai avantajos; la trecerea unei curbe la o alta de rază diferită punctul F e cu atât mai vecin de acest punct cu cât diferența între *cadrele rigide* (poligoanele de reazem) ale locomotivei și tender e mai mică.

(Va urma sîrșitul).

STABILITATEA CHIMICA A MATERIILOR EXPLOSIVE A CORPURILOR NITROASE

de «OSCAR GUTTMANN» din Londra

Consider de prisos de a mai explica înțelesul expresiunei, «materii explosive a corpurilor nitroase» precum și compozițiunea lor chimică, de oare-ce acestea sunt lucruri cunoscute și, afară de aceasta, sunt pe larg tratate în scrierea mea

asupra industriei materiilor explosive din 1895. De aceea mă pot ocupa numai de cât de obiectul tratatului meu, anume de *stabilitatea chimică* a ast-fel de materii explosive.

Din punctul de vedere chimic ele pot fi oareși-

cum considerate ca incoerent combinate. Când expunem materii explosive la o temperatură de vr'o 180° , mai toate fac exploziune, însă cu mult înainte de această temperatură are loc o descompunere a moleculelor, ceea ce se dovedește prin dezvoltarea de acid azotos, care o dată format grăbesce descompunerea. De aceea, când vorbim de stabilitatea materiilor explosive a corpurilor nitroase, avem în vedere mai cu seamă acele împrejurări în cari se pot descompune aceste materii explosive prin formarea de acid azotos.

Cele mai principale materii explosive a corpurilor nitroase sunt actualmente *nitroceluloza*, fie ea obținută din bumbac, lemn său alte materii celuloase, și *nitroglicerina* sau un amestec din aceste două, precum și *nitrobenzolul*, *nitrotoluolul*, *acidul picric*, *picrate* și a. m. d. Toate acestea se obțin în ziua de azi într'un mod așa de perfect, în cât singura cauză posibilă de descompunere e acțiunea căldurei. Ceea ce se mai adaogă cu scop de a absorbi acidele libere, sau pentru a micșora sau a mări acțiunea explosivă precum une-ori și tratamentul mecanic pot influența stabilitatea.

Pentru a determina dacă o materie explosivă se descompune la temperaturi ce se pot prezenta în condițiunile obicinuite de păstrare și de întrebuințare, s'au propus diferite mijloace cari toate să indice prezența acidului azotos. În Austria tot mai e impus prin lege ca în ori-ce ladă cu dinamită să se afle o fâșie de hârtie de turnesol, pentru ca la deschiderea lădi, administratorul întreprinderii să poată vedea dacă dinamita s'a descompus sau nu. Colonelul *Hess*, din comitetul militar austriac, încăldea materia explosivă și ducea vaporii într'o soluțiune de iodur de potassum. În câte-va alte țări, materia explosivă se supune la temperaturi de 100 la 135° în timp de o 1/2 până la o săptămână, și absența de vaporii roșii se consideră ca o dovadă de stabilitatea materii explosive. În Britania Mare, Ministerul de interne după propunerea, 'mi pare a Dr. *Dupré*, a prescris după ce a fost admisă mai în toate țările, o probă cu care e deprins ori și cine care are aface cu materii explosive. Ea constă în aceea că, materia explosivă e încălțită într'o epruvetă la o temperatură determinată (actualmente $76\frac{1}{3}^{\circ}$ pentru fulmicoton și $82\frac{1}{6}^{\circ}$ pentru cea mai mare parte din cele-lalte materii explosive) și se observă numărul minute-

lor ce trec până la aparițiunea unei linii cafenii de o intensitate oare-care ce apare pe bucăți de hârtie de iodur de potasiu amidonată stropite cu o soluțiune de părți egale de glicerină și apă și atirnite de un cârlig de sticlă trecând printr'un dop de cauciuc. În Germania se întrebuințează hârtie amidonată zinc iodică în loc de hârtia de iodur de potasiu. Voi trata mai târziu aceste *probe de căldură*, iar acum voi cita diferitele posibilități de descompunere, atât în timpul când se produc componenții nitroși, cât și după formarea materii explosive.

S'a stabilit mai întâi de către *Frederic Abel* că, diferitele nenorociri cu fulmicotonul primitiv al lui *Schönbein* și *Lenk*, se datorau înlăturării incomplete a acidelor cari serviseră la nitrarea bumbacului *Abel* a indicat tratamentul fulmicotonului prin care filamentele fulmicotonului au fost cu totul desfăcute, așa că apa de spălat putea lesne pătrunde. Acest procedeu dă fulmicotonului un așa mare grad de stabilitate, în cât în timpul de față nu mai e nici o greutate de a'l supune la proba de căldură oficială. Une ori rămâne în fulmicoton o cantitate mai mare de acide ca de obicei, din cauza înlăturării incomplete a acidelor și pentru că obicinuît se face un număr determinat de spălături, se poate întâmpla ca, după ce fulmicotonul a suferit toate operațiunile de uscare și de spălare, să fie încă destul de descompus pentru ca să dea o probă de căldură rea. E evident că aceasta se poate evita cu puțină băgare de seamă.

Se perde, încetul cu, încetul, obiceiul de a se adaoga alcalii ca carbonat de natrium, de calcium sau de magnesium, și în Britania Mare nu se mai prescrie aceasta de către guvern. Imi pare că la început am arătat că e cu totul de prisos de a adaoga alcalii la fulmicoton sau nitroglicerină, și că în realitate e o eroare. La cas cînd într'o materie explosivă se produce o adevărată descompunere, mica cantitate de alcalii e îndată întrebuințată, de oare-ce unele din aceste alcalii au o aplicare directă de a descompune corpurile nitroase, așa că ele aduc mai mult pagubă de cit folos. O materie explosivă bine purificată are să se păstreze în practică pentru tot-d'auna în condițiunile obicinuite de păstrare, fără a da cel mai mic semn de descompunere, și nu există exemplu mai bun ca flaconul cu nitroglicerină care se păstrează în fabrica

Nobel din Avigliana. Aceasta e prima nitroglicerină pe care a obținut-o prof. *Sobrero* în 1847, și de atunci se încearcă în fie-care an, însă pînă acuma n'a arătat nici o mișcare de stabilitate. Cum că diferitele alcalii ce se adaogă, pentru neutralizare, lucrează în diferite moduri, s'a arătat de către Dr. *Dupé* în «Bericht der Königl. Explosivstoffinspektoren von 1887». El a găsit că, dacă se adaogă carbonat de calcium sau de magnesium la dinamita gelatinoasă, nu vatămă în mod considerabil la proba de căldură; carbonatul de natrium însă are o acțiune nesigură care tinde a mări durata probei de căldură în probele rele și de a micșora în probele bune. Aceasta să nemește pe deplin cu ceea ce am spus mai sus, căci într-o probă rea carbonatul de natrium va neutraliza acidele ce s'a desvoltat deja, pe cînd o probă bună va tinde mai mult a-l descompune. Propria mea experiență mi-a arătat că, adăogarea de carbonat de ammonium la gelatina explosibilă, cu scop de a neutraliza acidul, a ridicat gradul de descompunere așa de tare, în cit fulmicotonul a dispărut în parte și nitroglicerina a transsudat din lăzi în așa cantitate în cit pereții și podeala vămii erau literalmente ude. Amoniacul, care se degajează așa de ușor din carbonatul de amoniu, lucrează puternic asupra corpurilor nitroase și mult mai slab asupra fulmicotonului de cit asupra nitroglicerinei.

Acelaș lucru se poate spune de acidul picric, picrate, nitrobenzol, nitrotoluol și a. m. d. ca și de fulmicoton. Cînd acestea sunt bine spălate și liberate de acide, devin permanente și gradul de stabilitate va depinde numai de înlăturarea completă a acidelor. În unele din aceste corpuri nitroase se poate obține o purificare mai mare prin cristalizare, în altele prin spălare repetată; cînd e nevoie se adaogă și alcalii pentru a neutraliza mai ușor acidele libere.

De oare-ce nitroglicerina e un lichid undelemnos, nu poate fi așa de ușor purificată, căci e greu să se împartă în părțile mici, cari să poată fi atacate de mijloacele întrebuițate pentru purificare. Altă dată se întrebuițea aparate de spălat primitive, ca de ex. un vas cu unt de neft, vîrît în pămînt, pentru primirea nitroglicerinei și o scindură găurită cu coade pentru a amesteca. Acum se întrebuițează aer comprimat pentru amestecarea

nitroglicerinei cu lichidele cari să spele, și acest aer servește în același timp pentru oxidarea corpurilor nitroase mai inferioare, cari însoțesc de obicei produsele necurate. La nitroglicerină se poate asemenea întimpla, ca o dată cu purificarea să se scoată o cantitate principală de acid și atunci va trebui să se spele mai des. Pentru a neutraliza cantitatea principală de acid se pune în apa de spălat o soluțiune foarte slabă de sodă. Acum cîți-va ani mi s'a întimplat ca, în timp de mai multe zile, nici o cantitate de nitroglicerină nu putea să fie supusă probei de căldură, deși era foarte cu îngrijire și des spălată. Se bănuia că glicerina și acidul sulfuric ar fi cauza; de puritatea acidului azotic, care fusese obținut după procedeul meu, nu era nici o îndoială. După examinări minuțioase cu glicerină cit se poate de pură și cu acid sulfuric în cantitate mare se dovedi că vina nu era în materialele întrebuițate, în explicațiunea simplă, pe care o dedesem eu chiar de la început, se adevăra, a nume că aparatul nu era destul de bine curățat. După cum se știe, nitroglicerina se obține în aparate de plumb, și, deși s'ar crede că din amestecul de acid azotic și acid sulfuric s'ar forma numai sulfat de plumb, totuși acest sulfat de plumb, e de o natură spongioasă și poroasă și reține mecanicește impurități. Aceasta e mai cu seamă cazul cînd suprafața lichidului vine în contact cu aerul. Mici cantități de sulfat de plumb din diferite părți ale aparatului dovedite în probe de nitroglicerină deo calitate neîndoioasă de superioară, coborîră îndată proba de căldură într'un mod înspăimîntător. Explicația rezultă de la sine. Mici părțile de sulfat de plumb se detașează mereu de la aparatul de plumb și plutesc în nitroglicerină. Prin spălarea cu aer comprimat sunt aruncate în sus și au puțin timp pentru ca să se așeze. Numai apa singură nu înlătură impuritățile, afară numai după un lung tratament și atunci nu mai rămîn de cit cantități minime pentru probe de examinat.

O aceeași posibilitate, deși de natură opusă, fu bănuită și dovedită de mine în mod experimental prin spălarea nitroglicerinei cu sodă. Dacă se adaogă soda în praf în loc în soluțiune, soda se depune *norioasă*. Dacă se ia mici cantități dintr'un asemenea deposit, ele vor da o reacțiune alcalină, evidentă pe hîrtia de turnesol; dacă însă

se pune și o picătură de nitroglicerină și se lasă să stea cît-va timp, se va găsi o reacțiune acidă la linia de contact dintre nitroglicerină și soda norioasă, ceea ce dovedește că nitroglicerina a fost atacată.

De la aceste corpuri nitroase relativ simple trec la amestecături ca de ex. gelatină explosibilă. Nu trebuie să ne bazăm pe aceea că, pentru că două corpuri nitroase separate sunt foarte stabile sub acțiunea căldurii, o amestecătură a acelorași corpuri trebuie să fie tot așa de stabilă; sunt multe împrejurări cari pot produce contrariul, gelatina explosibilă ¹⁾ de ex. se obține disolvând fulmicoton solubil în nitroglicerină prin încălzire. Voi arăta mai târziu că acidul azotos se poate desvolta din unele corpuri nitroase la temperaturi cu mult mai joase, de cît temperatura oficială pentru proba de căldură și de aceea va depinde foarte mult de temperatura la care s'a făcut soluțiunea de gelatină explosibilă și de tratamentul mecanic la care a fost supus, dacă în produsul final s'a păstrat sau s'a micșorat gradul de stabilitate al componentilor. Același lucru se poate întâmpla cu amestecături de picrate, soluțiuni de nitrobenzol și fulmicoton, mase topite de corpuri nitroase cu un punct de fusiune mai jos și a. m. d. La fabricarea prafului fără fum în foi, adesea-ori se rulează pasta în foi cu cilindre încălzite cu aburi. La alte prafuri fără fum, se produce pasta printr'un tratament lung în malaxori mecanici și atunci i se ridică temperatura. După părerea mea, aceste operațiuni micșorează durata probei de căldură după ce, cum am mai spus și mai sus, tratamentul la temperaturi înalte favorizează formațiunea locală de acid azotos, și când acesta a început o dată, se desvolta mai repede acum de cît întâi.

Ceea ce am spus până aci, are poate mai mult interes pentru fabricant și nu așa de mult pentru consomator care are dreptul de a pretinde ca materiile explosive gata, fie ele produse simple, fie compuse, să posedeze o aceeași siguranță în timpul întrebuințării sale. Multe din materiile explosive ce se întrebuințează sunt amestecături de un număr de componenți de o natură adesea-ori foarte complicată și influența acestor componenți n'a fost până acum, după cît știm, destul de examinată. In

timpul lungii mele experiențe cu materii explosive, a trebuit adesea-ori să studiez unele din cestiunile ivite aci. În scurt, am avut ocaziune să pătrund mai bine acest lucru, și voi expune rezultatele experiențelor, până unde am ajuns.

Cele mai interesante materii explosive preparate sunt fulmicotonul, dynamita, gelatina explosibilă, gelignit, gelatin-dynamita și multe prafuri fără fum, fie că conțin ele sau nu nitroglicerină, nitrobenzol și a. m. d. Dynamita este, după cum se știe, nitroglicerină și guhr silicios, absorbit din silex pur; gelatina explosibilă este, după cum s'a menționat deja, o soluțiune de fulmicoton solubil în nitroglicerină și gelignit e tot o ast-fel de soluțiune de o calitate mai slabă amestecată cu un praf absorbant de azotat de potasă și tărăță de lemn. Atât din dynamită cît și din gelatina explosibilă poate exude nitroglicerina dacă nu e destul de bine reținută de corpul absorbant. Aceasta însă nu e o nestabilitate chimică, ci mecanică. La dynamită depinde asudeala atât de puterea de absorbțiune a *guhrului silicios* cît și de influența temperaturii la care e supusă dynamita. Dacă temperatura e prea joasă, nitroglicerina îngheață în materia explosivă și își micșorează volumul cu aproape $\frac{1}{10}$; prin aceasta stratele exterioare ale materii absorbante sunt părăsite și, când se desghiață iar materia explosivă, se poate întâmpla ca să nu se mai răspândească în același mod prin masa materiei absorbante poroase. În cas când temperatura e prea ridicată, se dilatează nitroglicerina și, în cas când ghurul silicios din materia explosivă a fost la început complet saturat, nitroglicerina va asuda. Trebuie să se ție seamă și de influența umezelei asupra dynamitei, de oare-ce apa înlătură nitroglicerina și 'i ia locul. La gelatina explosibilă, calitatea fulmicotonului solubil ce se întrebuințează e de mare însemnătate, știindu-se bine acum că nici procentul de azot, nici solubilitatea completă a fulmicotonului în nitroglicerină nu e o normă pe care te poți baza pentru calitatea fulmicotonului, de a reține nitroglicerina într'un mod sigur și durabil.

Posibilitatea ca dynamita sau gelatina explosibilă să fie influențată de căldură, crește cu numărul componenților din cari e compusă. Deși s'ar putea crede că în dynamită ar fi să se ție seamă numai de nitroglicerină, totuși s'a găsit acum vr'o

¹⁾ Sprenggelatine.

12 ani că, din nitroglicerina perfect de bună și din guhr silicios, în aparență escelent, nu s'a putut produce dinamită bună. Din cercetări mai de aproape a rezultat că guhrul silicios, afară de urme de fer și de componenți organici carbonisați, reșultați din calcinare, conține și cantități, relativ mari, de sulfat de aluminium. Chiar o mică cantitate din aceasta avu o influență de descompunere asupra nitroglicerinei și ca consecință desvoltarea de acid azotos.

Acum câți-va ani, diferiți fabricanți au întâmpinat multe dificultăți ca să ducă în Australia gelatin dinamita, care să poată suporta la sosire proba de căldură și câte-va transporturi au fost din cauza aceasta, respinse și distruse. Dacă se transportă asemenea materii explosive pe nave închise de tot, fără nici o crăpătură pe unde să intre aerul, expuse la căldura arătoare a soarelui la trecerea equatorului, sosind vara în India sau Australia, atunci fabricantul va trebui să lase, cu cea mai mare îngrijire, o răsuflătoare destul de mare și să impiedice dispunerea în mase prea mari.

Totuși un tratament, o preparare și o examinare minuțioasă a *gelatin dinamită* înainte de transport și după un an de ședere a dovedit că în unele casuri Gelignita a suportat proba de călduri în Anglia, pe când în Australia a fost respinsă.

După diferite cercetări asupra acestui cas, m'am convins că tărața de lemn era cauza.

E important ca materia explosivă să conție cât se poate de puțină umezeală, și de aceea tărața de lemn se supune la o operațiune de uscare, cari în unele fabrici e împinsă așa de departe până ce tărața de lemn ia o față ca ciocolata mai deschisă, pe când în alte fabrici e simplu supusă la o temperatură de 120°, pentru ca să înlătore orice umezeală. Obicinuît această uscare a tăraței de lemn se face într'un tambur de fer cu sau fără unealtă pentru a amesteca, și acest tambur se supune la un foc potolit. Când tărața de lemn e ușor carbonizată, e evident că se produce în parte distilațiune și împreună cu aceasta se desvoltă și acid acetic, însă chiar la temperaturi relativ joase poate avea la o îngrămădire locală de căldură și, în diferite părți, să se obție carbonizare. De aceste părți carbonizate obicinuît nu s'a ținut seamă.

MATERIAL	A D A O S	Probă de căldură în minute		
		Înainte de adaos	După adaos	Perdere
Gelatin dinamită	Tărața de lemn și nitrat de potasă	31	20	11
	Tărața de lemn	33	20	13
»	»	50	29	21
»	Nitrat de potasă	34	32	2
Nitroglicerina	3 picături de acid acetic	30	3	27

Acidul acetic are mare influență asupra iodurii de potasiu și tabelul de mai sus arată, pe baza încercărilor, că acidul acetic, care se formează în timpul uscării tăraței de lemn, influențează mult proba de căldură.

În același timp cu desvoltare de acid acetic se formează și puțin alcool metylic, și când gelatin dinamita conține un alcali, ca carbonatul de sodium, atunci prezența alcoolului va face că alcaliul să descompune mult mai repede corpul nitros.

De altminterlea nu cred că prezența acidului acetic în gelatin dinamita, care nu conține alcali, ar exercita o influență vătămătoare asupra stabilității privitor la căldură, sau că acidul acetic descompune corpurile nitroase, și am o oarecare indoială că gelatin dinamita ar putea fi respinse din cauza unei probe de căldură prea joase. Când corpurile nitroase, și mai cu seamă întreaga materie explosivă sunt perfect de stabile, gelatin dinamită poate suporta mult timp căldura, fără ca să se desvolte acid azotos, și cu toate acestea, poate resulta o acțiune asupra hârtiei de iodur de potasiu prin prezența acidului acetic nevătămător.

Venim acum la o clasă de materii explosive, care în timpul ultimilor 9 ani s'a desvoltat așa de enorm, în cât a resturnat cu totul o ramură a industriei materiilor explosive, anume cea a prafului fără fum. Nu se poate susține că s'a spus ultimul cuvânt asupra producțiunei sale, nici că s'a găsit deja un praf ideal. În fie-care an se inventă noi prafuri și cele vechi sunt continu îmbunătățite. De aceea nu trebuie să ne surprindă că până aici s'a îndreptat atențiunea mai mult asupra bunătații și siguranței sale, de cât asupra proprietăților sale

în timpul păstrării, iar proba pentru stabilitatea unui praf în împrejurările variabile ale întrebuințării sale, nu se poate dobîndi de cât în practică după mulți ani de experiență; ceea ce însă pentru încercările de laboratoriu se poate face tot-d'auna.

Toate se bazează pe faptul că praful modern fără fum se produce sau numai din fulmicoton sau din amestecături de nitrocelulosă, nitroglicerină, nitrobenzol și a. m. d., cu sau fără nitate și alte corpuri asemenea. Când ministerul de interne voi să întrebuințeze proba de căldură cu iodur de potasiu și la praful fără fum, a trebuit, probabil, să învîgă dificultăți însemnate, căci, după cum se va vedea mai târziu, aceste prafuri se comportă într'un mod foarte schimbăcios la proba de căldură prescrisă. Greutatea fu învinsă în aparență, de oare-ce, după cum se cere la praful Schultze și *EC* și altele, trebuie să se usuce praful într'o etuvă la $48^{\circ}/_9$, apoi să se expue 2 ceasuri la aer înainte de a se face proba de căldură obicinuită, pe când cordita și alte asemenea prafuri fără fum trebuiau măcinate într'o moară, apoi trecute printr'un aparat cu trei site și în fine se reținea praful după sita a doua pentru proba de căldură.

Era în Septembrie 1895 când amicul meu, *Hermann Güttler* din Reichenstein, cunoscutul fabricant de praf, 'mi arată faptul minunat că, pe când el putea obține cu propriul său praf așa numitul *Plastomenit*, o reacțiune a probei de căldură cu hârtia de iodur de potasiu, praful Walsroder sau nu dedea nici o reacțiune, sau numai după o încălzire de ore întregi, și că chiar dacă băga o hârtie cu linia cafenie de la proba de căldură, într'o epruvetă cu praf Walsroder, linia cafenie dispărea aproape momentan. Acest fapt era așa de straniu, în cât trebuia examinat, și la întoarcerea mea în Octombrie avusei ocaziune de a studia mai de aproape această cestiune în legătură cu altele.

Recunoscui îndată că praful Walsroder trebuie să conție ceva, care să influențeze asupra iodului devenit liber de pe hârtia amidonată. Găsii însă asemenea că, dacă introducem hârtia de iodur de potasiu colorată, într'o epruvetă pe care o încăldeam până la $82^{\circ}/_9$, hârtia devenea în vr'o 5 minute iar albă prin evaporarea iodului. Hârtia

zinco-iodo-amidonată germană se arată mai sensibilă de cât hârtia engleză, de oare ce cu acea hârtie am obținut reacțiuni într'un timp cu $1/2$ mai scurt și puteam să fac să dispară iodul într'un timp aproape pe jumătate.

Deși acest fenomen mă făcu să mă abat, pentru câte-va zile, de la calea adevărată, tot găsii îndată că timpul pentru descolorarea hârtiei de iodur de potasiu era prea lung, pentru ca să exercite o influență așa de frapantă ca în cazul cu praful Walsroder. Găsii atunci că praful Walsroder mai vechiu dedea reacțiuni de căldură mult mai repezi de cât praful mai proaspăt și fără a intra în detaliurile sutelor de încercări, ce am făcut pentru a lămuri în mod pozitiv toate împrejurările ce stau în legătură cu această dispariție a iodului, cred că fac mai bine dacă comunic rezultatele finale destul de surprinzătoare la care am ajuns.

Se știe că există un mare număr de corpuri cari, sau absorb iodul ca de ex. grăsimea și uleiurile, sau cari, în oare-cari condițiuni se compun cu iodul, sau în fine cari liberează iodul. Eram în stare să probez că *un mare număr de componenți pot fi conținuți și sunt conținuți în praful fără fum cari împiedică reacțiunea de căldură cu iodurul de potassium*. În primul rang erau eterul acetic, aceton și uleiuri, însă și vasilină, anilină și diferite altele.

Cu cât densitatea prafului e mai mare, cu atât e mai greu de a înlătura disolvantul întrebuințat la producțiunea prafului. Unele prafuri rețin până la 1 la sută din eterul acetic, aceton și altele; unele numai o mică tracțiune la sută.

Deși prezența unei așa mici cantități de disolvant nu se manifestă prin miros, totuși când se va măcina praful și se va încălzi în epruvetă se va recunoaște că tot a mai rămas o cantitate oare-care de disolvant în interiorul boabelor de praf. Acest disolvant sau alți componenți, dacă influențează asupra iodului, vor împiedica formațiunea liniei cafeni pe hârtia reactivă, pentru ca îndată ce iodul se desvoltă prin acțiunea acidului azotos disolvantul sau un alt component 'l face în acelaș timp să dispară. Eu numesc aceasta *valoarea* (*«das Verzhleiern»*) probei de căldură și rezultatul va fi că, un praf se poate afla în plină descompunere și că cu toate acestea disolvantul,

ca aceton, eter acetic, care se află în epruvetă tot va mai împedica, un timp oare-care, formațiunea liniei cafenii, până ce sau desvoltarea acidului azotos a devenit prea mare, sau s'a dega-geat o parte din disolvant.

Nu va surprinde dar de a auți că, cu un praf care a fost făcut după brevetul lui *Hiram S. Maxim*, care s'a fabricat din 80 p. fulmicoton, 10 p. nitroglicerina și 2 p. unt de rețină cu aceton ca disolvant, n'am putut obține une-ori o reacțiune de căldură nici după o încăldire la 90° de două ore. Același lucru, deși într'un mod mai restrâns se întâmplă și cu praful Walsroder și cu cordita. Cu cordita hârtia de iodur de potasiu preparată de doi chimici diferiți a dat rezultate cu totul dife-rite. Hârtia A a dat reacțiunea de căldură după un timp îndoit ca hârtia B. Când însă aceleași hârtii au fost încercate la un alt praf, se întoarse ordinea și atunci hârtia B dădu reacțiunea îndoit mai târziu ca A. Această varietate însă nu trebuia atribuită diferenței de sensibilitate a hârtiei reac-tive.

În raport cu înaltele temperaturi la cari uleiuri pot fi supuse, fără a ferbe sau a da vaporii vidibili, păru de necrețut ca uleiul conținut într'un praf să poată *voala* proba de căldură, și eram inclinat a atribui aceasta numai acetonului, însă găsii îndată că, de ex. untul de rețină libe-rează destul de ușor componenți volatili la o tem-peratură relativ joasă. Se supune un strat de ri-țină de 25 mm. într'un păhăruț de sticlă la o temperatură de 82° în timp de 30 minute, timpul mijlociu și temperatura nemerită pentru proba de căldură oficială și găsii că pierduse din greutate 0,245 la sută, ceea ce e evident un pro-cent mult mai mare de cât e de trebuință pen-tru a absorba mica cantitate de iod pe hârtia reac-tivă. Lăsați și vaselina într'o cupă de sticlă puțin adâncă la o temperatură de 38° în timp de 72 ore continuu și pierderea fu de 0,656 la sută.

Nu păru de loc probabil ca vaselina să poată *voala* proba de căldură, și cât-va timp nu-mi dete în gând să încerc influența sa. Însă o împrejurare mă făcu să examinez această cestiune dintr'un alt punct de vedere. Disolvai atât unt de rițină cât și vasilină în eter cald și luai trei probe de fulmicoton dintr'o aceeași mostră; stropi una cu 5 cm. ether, alta cu 3 picături de unt de rițină

disolvat în 5 cm. ether și a treia cu vasilină to-pită în aceeași cantitate de eter. Expusei aceste trei probe într'o etuvă la temperatură de 40° pentru a elimina etherul și am luat apoi probele de căldură:

Durata a fost următoarea:

Fulmicoton singur 9 minute

Fulmicoton și 3 picături de unt de rițină 19 »

Fulmicoton și trei picături vasilină de Chese-brough 44 minute.

Credeam că e posibil ca, în timpul uscării ma-teriilor explosive gata cari conțin unt de rețină sau vasilină, să se poată înlătura componenți li-chiși cari ar influența proba de căldură și de a-ceea s'a supus gelatina minerală (vasilina) 72 de ore în continuu la o temperatură de 38° și de-perdițiunea re găsi aci 0,061 la sută. Se disolvă apoi 3 picături din acest rest de vasilină și unt de rițină, în ether întrebuintându-se o altă mostră de fulmicoton de calitate bună. Voi arăta aci în-dată că toate probele de căldură comparabile s'au făcut cu 1,500 g din materia explosivă la o tem-peratură de 80° , aceasta fiind cel mai apropiat număr rotund în sistemul metric pentru cele 25 grame la 170° F. prescrise în Anglia.

Fulmicoton singur stropit cu ether 16 minute.

Fulmicoton cu unt de rițină uscat
disolvat în ether. 32 »

Fulmicoton cu gelatină minerală us-cată disolvată în ether 22 »

Fulmicoton cu gelatină minerală ne-uscată disolvată în ether 22 »

Avusei dar dovada neîndoioasă că există un număr de componenți din praful fără fum cari *voalează* proba de căldură și aceasta e și o bună explicație pentru ce unele prafuri se comportau așa de capricios la proba de căldură cu iodurul de potasium. Un praf care de ex. a fost măcinat seara și apoi imediat examinat, dădea o durată mai lungă pentru proba de căldură de cât dacă s'ar fi examinat a doua zi dimineața. Praful mare măcinat dă o probă de căldură mai rea de cât cel fin măcinat. Une-ori un praf, care fusese mult timp păstrat, dădea o probă de căldură mai bună de cât unul de curind preparat.

Toate acestea trebuesc atribuite gradului de descompunere al prafului cind se face proba de căldură, și de cantitatea mai mică sau mai mare

de aceton sau alți componenți cari au fost reținuți și cari se puteau evapora în timpul cât ținea proba de căldură. Afară de aceasta, moara care a servit până acum la măcinarea prafului fără fum e ast-fel că nu pisează praful ci 'l sfărâmă numai, și deși pentru probă se întrebuințează numai acele boabe cari sunt reținute pe o sită de o deșime determinată, totuși se găsesc mari deosebiri în mărimea particulelor de praf, din care cauză se pot desvolta diferite cantități de disolvenți. Toate aceste cercetări 'mi dovedesc în deajuns că *proba de căldură cu iodur de potasium, după cum e prescrisă în cazul de față, nu se poate întrebuința pentru cele mai multe prafuri fără fum și nici pentru unele materii explosive*, după ce iodul, care trebuia să fie pus în libertate, e absorbit de unii componenți conținuți în materia explosivă. Dacă luăm în considerație că proba de căldură e unul din elementele principale pentru determinarea proprietății unui praf de a se păstra mai mult, și că toate țările din lume prescriu aceeași probă oficială, se va recunoaște însemnătatea cercetărilor mele.

Un fabricant și chiar fabricile guvernului nu se pot expune ca predările lor să fie refuzate și să sufere une-ori mari perderi de bani din cauza unei metode de examinare nepotrivită.

Mi se păru cu cale ca, înainte de a propune metoda veche, în aparență încercată, să'mi procur o alta, și de aceea mi-am propus să găsesc o metodă ale cărei rezultate să nu poată fi *voale* de unii componenți ai materii explosive și care să urmărească numai descoperirea acidului azotos ce s'a desvoltat în simplul probei de căldură.

Am căutat toate reactivele diferite ce au fost propuse în ultimii 40 de ani pentru descoperirea a mici cantități de acid azotos. De câte-va din aceste reactive am putut chiar de la început să nu țin seamă de ele pentru că cerem, sau o regenerație complicată, sau un tratament al însăși materii explosive prin operațiuni chimice, sau pentru că ar influența chiar asupra materii explosive. De asemenea nu voiam să întrebuințez un reactiv în care materia explosivă trebuia să fie disolvată, sau cu care trebuia să fie amestecată, pentru că atunci nu se putea obține cu precizie determinarea timpului. Ca reactive pentru acidul azotos s'a propus de către *Griess* (un amestec de acid

sulfamilic și naphtylamin), *Plugge* (nitrat de mercur și acid carbolic), *Jonissen* (fuchsină disolvată în acid acetic anhidru), *Vogel* (Rosanilină), *Moldola* (Paraamidobenzolazodemathyl-anilină), *Curtmann* (antipirini), *Kopp* (Diphenylamină), *Frankland* (acid sulfamilic și Phenol) și *Griess* (m-Phenylendimian acidului cloridric).

Silința mea era să obțin un ast-fel de reactiv care să poată fi întrebuințat în tocmai ca proba de căldură cu iodur de potassium, și anume aducând o picătură de reactiv pe o bucată de hârtie de filtrat care poate fi atârnată de un cârlig de sticlă într'o epruvetă, de oare-ce acest mod de încercare e acum așa de general admis și așa de ușor de aplicat, în cât păru de dorit ca ori ce probă nouă să se facă, cât se va putea, în același mod. Afară de aceasta, la o ast-fel de probă reactivul n'ar veni în contact cu materia explosivă, așa că nu e de temut nici o influență între reactiv și materia explosivă.

Din diferitele metode cele mai recomandabile părură cele cu antipirină, metaphenylendiamin, Fuchsină și Diphenylamină.

Antipirina trebuie s'o exclud îndată, căci dă numai o culoare verde de smarand palidă care nu se poate distinge destul de bine. *Metaphenylendiamin* dă o reacțiune galbenă; se arată însă prea schimbăcioasă în acțiunea sa, și la lumina artificială nu e bine vizibil. Instrucția lui *Jorissen* și *Vogel* pentru întrebuințarea fuchsinei era să se disolve 0,01 g în 100 cc. de acid acetic anhidru. Eu găsii însă această soluțiune prea tare pentru scopul meu și de aceea am amestecat acidul anhidru cu apă. O picătură din această soluțiune de fuchsină pe o hârtie reactivă dă o reacțiune minunată de frumoasă cu acid azotos. Culoarea se prefăce din roșu cardinal deschis în violet, apoi încetu cu încetu în albastru deschis, cenușiu, galben și dispare în fine de tot. Un desavantaj în însă este că acidul mineral liber colorează îndată în galben soluțiunea de fuchsină. Avem puțină speranță de a putea întrebuința acest reactiv, însă după multe încercări cu diferite materii explosive găsii că prefacerea din roșu în albastru, pe care o consideram ca un indiciu singur al desvoltării acidului azotos, nu se făcea de loc într'un mod regulat. Une-ori apărea culoarea violetă imediat înainte de cea albastră mai cu seamă. De aceea 'mi concentraii

toate silințele asupra *Diphenylaminei* care, după cum se știe bine e foarte sensibil și bun.

Calea obicinuită, ca de ex. la examinarea apei, adică disolvând *Dephenylamina* în acid sulfuric concentrat și adăogînd o picătură de apă, nu e de recomandat, pentru că acidul sulfuric tare nu fără influență asupra hârtiei reactice, și tot de o dată reacțiunea n'ar fi destul de sensibilă, dacă nu s'ar dilua soluțiunea *Dephenylaminei* se disolvă ușor în acid sulfuric tare; dacă însă se amestecă această soluțiune cu apă, *Diphenylamina* se separă iarăși. De aceea încercai diferite mijloace, ca de ex. o picătură de soluțiune de *Diphenylamina* pe o placă de sticlă refractară, apoi pe o placă de sticlă opal, apoi muind hârtie pergament în soluțiune, însă în toate aceste cazuri atîrnă la *capătul de jos* o picătură care are trebuință de o cantitate mare de acid azotos pentru ca să se coloreze, pe cînd în cazul meu nu se indicau de cît mici cantități. Găsii atunci că, deca se turnau cite-va picături de apă într'o retortă cu acid sulfuric concentrat, căldura ce se desvolta, disolva *Diphenylamina*, și, dacă se mai adăoga apă, se desvolta și mai multă căldură, și în modul acesta se puteu obține o soluțiune de *Diphenylamina* în raportul de 1.500. Pentru a împedica o prea repede evaporare a apei de pe hârtia reactivă, amestecai cantități egale din această soluțiune cu glicerină de a lui *Price* dublu distilată. O picătură din acest amestec pe o hârtie reactivă formă un reactiv excelent pentru acidul sulfuros. Cu toate acestea, după ce păstrai soluțiunea cite-va luni, observai că se lăsase la fund o masă în formă de fulgi colorată în roz; de sigur un produs reactiv al acidului sulfuric concentrat asupra *Diphenylaminei*, și după cite-va încercări găsii că următoarea metodă de regenerare și modul descris mai jos pentru executarea probei reușesc pe deplin, și că o soluțiune de *Diphenylamina* poate fi păstrată mult timp.

Se ia 0,100 g *Diphenylamina* cristalizat, se pune într'o retortă cu git larg și cu dop cu frecare, se adaogă 55 cc de acid sulfuric diluat (10 cc acid sulfuric concentrat și 40 cc apă distilată) și se pune într'o baie de apă încălzită la 50 pînă la 55°. La această temperatură se topește *Diphenylamina* și se disolvă îndată în acidul sulfuric diluat, apoi se scoate resorta, se clatină bine con-

ținutul și se lasă să se răcească. După ce s'a răcit se adaogă 50 cc de glicerină dublu distilată, se clatină și se păstrează soluțiunea la un loc recoros. Proba de căldură se face în modul următor: Materiile explosive de examinat sunt fin măcinate, fulmicotonul, nitroglicerina, dinamita *gelatina explosivă* și a. m. d. în același mod după cum a fost prescris pînă acum de ministerul de Interne englez. Prafurile fără fum trebuiesc toate cit se poate de fin măcinate în morisce de cafea și apoi date prin sită ca pîn'aci. 1.500 g din materia explosivă (de pe sita a doua la praful fără fum se scot și se pun într'o eprubetă. Se atîrnă, ca pîn'aci, fășii de hârtie de filtrat bine spălată și uscată sau fășii de ori și ce *hârtie de filtrat* bună pentru analize chimice (25 mm lung., 10 mm. lățime). de o baghetă de sticlă cu cîrlig. Se ia 1 picătură de soluțiune de *Diphenylamina* cu această baghetă și se atinge cu dînsa colțurile de sus ale *hârtiei de filtrat*, așa ca cu cele două picături se ude aproape sfert din hârtie. Această hârtie se pune apoi iu eprubetă și aceasta se bagă iarăși în baia de apă încălzită la 70°. Reacțiunea trebuie să se facă cel mai curînd după 15 minute, ea începe cu aceea că partea udă a hârtiei ia o colorare galbină verzuie și din acest moment hârtia trebuie să fie cu îngrijire observată. După 1 sau 2 minute apare de o dată o dungă albastră închis la linia de separație dintre partea udă și cea uscată a hârtiei, și aceasta este momentul care trebuie observat. Eu cred că ori și cine va găsi această metodă simplă și eficace și sper că va fi admisă drept normă. De aceea să 'mi fie permis a da cite-va explicațiuni asupra motivelor cari m'au condus la diferitele detaieri.

În loc să se spele *hârtia de filtrat* cu îngrijire și după ce s'a uscat să se moaie în soluțiune de iodur de potassium, apoi să se usuce iar la întunec, să se taie marginile, să se împartă hârtia în fișii și să se obție ast-fel hârtie reactivă, care tot nu se poate întrebuința de cît un timp scurt, metoda mea cea nouă, permite a întrebuința o bună *hârtie de filtrat pentru analize*, așa după cum se găsește în fășii de o mare puritate, și o soluțiune de *Diphenylamină* care, o dată preparată, se poate păstra în practică fără ca să se schimbe, cel puțin, după experiența mea, în timp de 6 luni, și care se poate prepara în cite-va

minute. Soluțiunea de *Diphenylamina* are o tărie de vr'o 1 la 1000 în volum. Diviziunea materii explosive cere unele observațiuni.

La toate aceste încercări trebuie ca materia explosivă să conție cât se va putea mai puțină umezeală. Altmintrelea hârtia reactivă se poate îndată umezi, așa în cât proba să nu se mai poată executa. Însă nu e bine ca să se usuce materia explosivă la temperaturi mai înalte, căci experiențele mele au arătat că acidul sulfuros se desvoltă în mici cantități, chiar între 45 și 50° și dacă s'ar usca materia explosivă la această temperatură, proba de căldură n'ar fi precisă. Ordinul actual al Ministerului de Interne pentru uscarea fulmicotonului într'un dulap pentru uscarea apei deschis la 48⁸/₅° este satisfăcător, de n'ar fi mai bine ca uscarea să se facă în timp de 1 oră în loc de ¹/₄ oră. Însă numai la 40°. Amestecarea *gelatinei explosive* sau a altor asemenea materii explosive cu talc în praf este un mod foarte bun pentru a separa masa viscoasă. Prafurile fără fum, în genere, n'ar trebui uscate, pentru că multe din ele conțin componenți cari sunt volatili chiar la 40° și pentru că în genere nu posedă o așa mare umiditate. De altă parte trebuie să fie măcinate și date prin sită. Din două puncte de vedere e de dorit această divisiune. Mai întâi, acidul sulfuros ce se desvoltă într'o materie explosivă foarte compactă și viscoasă ar trebui să slăbească țesătura boabelor mai înainte de a se putea degagea și prin aceasta reacțiunea ar fi întârziată. De altă parte deși eprubeta are un diametru mic și înălțimea stratului materiei explosive e mică, coeficientul transmisiunii de căldură nu se poate negligea. Dacă praful e în formă de pulbere, va trebui cât-va timp pentru ca acidul sulfuros să se degageze prin stratul de praf în spațiul gol al eprubetei.

Dacă praful e prea mare în boabe, atunci nu se poate desvolta de cât o mică cantitate de acid sulfuros într'un timp dat. Dacă nu s'ar măcina de loc praful fără fum, suprafața cea tare care e o consecință a lăminării sau presării și suprafața compactă rezultată din frecarea cu grafit, cum se întâmplă aceasta une-ori, ar putea să întârzieze, desvoltarea acidului azotos. De aceea e de dorit ca praful să se afle cam în aceeași stare de divisiune, așa ca cu o aceeași materie explosivă să se obție o aceeași constantă, care se datorește întâr-

șierii transmisiunii căldurei și producerei de descompunere.

Am spus tocmai că, coeficientul transmisiunii de căldură nu se poate absolut negligea și experiențe directe pentru a proba aceasta, au dat rezultate frapante.

Intr'o baie de apă încălđită la 80°, când temperatura odăi e de 12°, ajung 8¹/₄ minute pentru a obține o temperatură de 79¹/₂° într'o eprubetă care conține *Cordita* măcinată sau *Ballistita* măcinată, însă când *Ballistita* nu e măcinată, trebuie 11 minute.

Temperatura se urcă la 70° deja în vr'o 3 minute, însă pentru ultimele 10° trebuie atâta timp pentru că aproape jumătate din lungimea epruvetei e expusă la temperatura odăci. Prin aceasta aerul din interiorul epruvetei e supus la o răcire continuă, din care rezultă că se menține o diferență de ¹/₂° între temperatura băi de apă și cea a interiorului tubului. Resultă numai o mică diferență dacă epruveta e din sticlă groasă sau subțire; timpul pentru a încălđi interiorul epruvetei diferă numai cu o fracțiune de minut în desavantagiul eprubetei cu sticlă subțire.

Temperatura pentru proba de căldură am determinat-o după o examinare minuțioasă la 70°. O metodă științifică, cu proba de căldură, ar trebui să fie aceeași în toate țările așa ca rezultatele să se poată compara, și pentru că renunțăm încetu cu încetu la întrebuițarea scărei lui «*Grains*» și «*Fahrenheit*», cel mai nemerit era să ne servim de sistemul metric. La început Ministerul de Interne a fixat temperatura la 150° F. pentru fulmicoton, praful Schultze și praful EC, și această temperatură fu ridicată la 170° pentru fulmicoton (76²/₃° C) și 180° (82²/₉° C) pentru toate celelalte materii explosive. O comparațiune minuțioasă a unui mare număr de materii explosive cari sunt acum în curent, a arătat atât cu proba de iodur de potasium cât și cu proba mea de *Diphenylamina* că temperatura de 82²/₉° e prea înaltă ca să permită un joc suficient pentru observațiuni și erori. Eu cred că s'a adoptat acea înaltă temperatură pentru că cu temperatura de mai înainte de 76²/₃° unele prafuri fără fum, cari *voalează* proba de căldură, păreau a da nisce rezultate așa de extraordinar de bune, în cât se aștepta ore întregi o reacțiune și s'a cređut să se accelereze lucrurile, ridicânp

temperatura. Am arătat că cu proba mea de *Diphenylamină* reacțiunea se face într'un timp foarte scurt la temperaturi mai joase, și că unele din cele mai bune prafuri din comerț suportau abia 10 minute proba de căldură la o temperatură de $82\frac{2}{9}^{\circ}$. Se poate admite că temperatura de 70° e ast-fel că nu se presintă nici o dată în împrejurările obicnuite de păstrare și întrebuințare.

Sensibilitatea probei mele e foarte însemnată. Dunga albastră pe hârtia reactivă apare în câte-va secunde, pe când cu *hârtia de iodur de potasiu*, trebuia adesea-ori să se aștepte 2 minute, până ce dunga cafenie să se formeze de tot și știm sigur că chiar experimenterii minuțioși, adesea-ori, nu înțeleg dacă linia cafenie a apărut sau nu. La lumina artificială, dunga albastră nu e așa de vizibilă ca la lumina zilei, însă tot destul de distinctă așa că nu se poate să nu se observe.

Cel mai bine e să se privească hârtia făcând să cadă lumina pe ea, iar nu să se uite prin hârtie. În casurile îndoiioase albastru devine mai deslușit punând o bucată de hârtie de filtrat d'indărătul epruvetei. Cea mai bună lumină pentru ast-fel de observațiuni este lumina incandescentă de gaz, din motive lesne de priceput.

Dacă se întrebuințează lumina electrică sau lumina obicinuită de gaz, e avantajos să se pue în fața lămpii un paravan de hârtie subțire albastru deschis.

Mai adaog aci un șir lung de probe de căldură pe cari le am făcut la 80° cu ori-ce praf fără fum ce am putut obține. Doream să constat formal, că această tabelă nu s'a făcut cu scop de a se anunța o materie explosivă specială. Nici nu se poate trage concluzie, pentru raporturile de stabilitate generale ale unei materii explosive. Din asemenea experiențe isolate. Experiențele mele arată simplu modul cum se comportă, relativ la proba de căldură, o mostră de praf determinată, pe care am primit-o în comerț, și au fost făcute mai cu seamă cu intențiunea de a compara valoarea relativă a probei de căldură cu iodur de potasiu și proba mea de căldură cu Diphenylamin.

Probe de căldură cu diferite prafuri fără fum.
(Temperatura 80° . cantitatea supusă experienței
1,500 g. J — *hârtie de iodur de potasiu*,
G *hârtie de diphenylamină* a lui Guttman)

Numele prafului	Observațiuni	Compoziție	Durata în minute	
			J.	G.
Fulmicoton	De Waltham Abbey	—	9	8½
Schultze	Boabe mici albe	Nitrocelulosă de lemn și salpetru	16	14
EC fabricat vechiu	Din anul 1882, mici boabe galbene	Nitrocelulosă și salpetru, fără camfor	10	11
EC No. 1	Vechiu de 18 luni, boabe mari cenușii	Idem	4	5
EC No. 2	Vechiu de 18 luni, boabe mari portocalii	Nitrocelulosă salpetru și camfor	25	neexaminat
EC No. 2	Fabricațiune mai nouă, boabe mari portocalii	—	76	18
J ₁ , praf de vinătoare frances	1893, paillete mari cafenii verșii	Nitrocelulosă și bichromat de amoniu	10	9
J ₂ idem	1893, aceeași culoare paillete mai mici	Idem	10	8
Canonit	Mici segmente cilindrice negre cu suprafața aspră	Nitrocelulosă salpetru și rășină, grafitat	13	13
Canonit de pușcă Amberit	Idem	Idem	22	23
	Boabe mari roze	Nitrocelulosă, nitrat de bariu și parafină	8	9
Walsrode K ₁	Boabe mici cenușii	Nitrocelulosă disolvată în ether acetic	51	22
Walsrode RP	Boabe mici albe	Idem	50	20
Walsrode WGP 92/A	Forțe slab grafitate	Idem	50	21
Walsrode revolver	Mici boabe cenușii	Idem	45	17
Walsrode KP ₂	Idem	Idem	50	26
Walsrode praf de tunuri	Foite 5 ^m /m pătrați, 1/4 m. grosime	Idem	75	26
Balistit de vinătoare	Foite subțiri grafitate	Nitroglicerina și nitrocelulosă, fără disolvant	13	13
Praf de vinătoare al lui Förster	Foite subțiri	Nitrocelulosă disolvată	19	8
Praf de pușcă al lui Förster No. 2	Foite subțiri grafitat vechiu de 18 luni	Idem	20	18
Idem, No. 3	Foite subțiri	Idem	80 nici o urmă	28
Maximit de Hudron Maxim	Fire îngăurite	Nitroglicerina și fulmicoton	—	9
Plastomenit	Boabe cafenii	Nitrocelulosă și Dinitrotoluol	17	17

Numele prafului	Observațiuni	Compoziție	Durata în minute	
			J.	G.
0,450 Rifleită	Vechiu de 18 luni foițe cafeiniu închis	Nitroceluloasă și Nitrobenzol	14	18
Idem	Foițe cafeiniu deschis, proaspete	Idem	11	11
0,303 Rifleită	Foițe grafitate	Idem	16	16
0,250 Rifleită	Idem	Idem	10	10
ZZ Rifleită	Idem	Idem	10	11
Rifleită de revolvere	Idem	Idem	9	10
SS	Boabe mari albe	Idem	10	10
SR	Boabe mari roze	Idem	12	10
SV	Idem	Idem	9	7
Praf cooppal	Boabe mari albe	Nitroceluloasă, salpetru și parafină, disolvant aceton	60 nici un indicu	9
Hiram S Maxim	Preparat după brevet	Fulmicoton și nitroglicerină cu 2 la sută unt de rișină	60 120	11
Cordit de pușcă	—	Fulmicoton și nitroglicerină cu 5 la sută vasilină	90 37	10
Praf tip	Foițe mici	Nitroceluloasă	11	11

Din tabloul de față se vede bine că adăogirea de unt de rișină, ether acetic, aceton, camfor va-

silină și altele face ca proba de căldură cu iodur de potasium să numai fie bună de nimica, pe când cu proba mea cu Diphenilamină se pot obține rezultate pe deplin sigure.

Am repetat un număr de probe cu Diphenylamină cu aceeași mostră de praf și făcute la temperaturi cu îngrijire regulate și tot-d'auna am găsit că durata concorda foarte bine. Aceasta m-a condusă a căuta dacă nu s'ar putea găsi o relațiune între temperatura, la care e supusă mostra în timpul probei de căldură, și timpul în care se arată reacțiunea în cas când se face proba cu diphenylamin. Am întrebuițat în experiența mea pentru acest scop, fulmicoton Waltham Abbey, de oare-ce în aceasta nu intră alt component care să fi putut influența proba căldurei și comparai rezultatele cu acelea ale diferitelor prafuri fără fum. Curbele de față au fost trase pe baza rezultatelor reale și bine în acord, și rezultă din ele că relațiunea între temperatură și durata timpului probei de căldură se poate exprima, pentru diferențe de timp de 1 minut și varietăți de temperaturi de 1°C, printr'o progresiune geometrică de valoarea:

$K+m, K+2m, K+4m, K+8m, K+16m, \dots$

K e o constantă, ce trebuie atribuită întârzierii

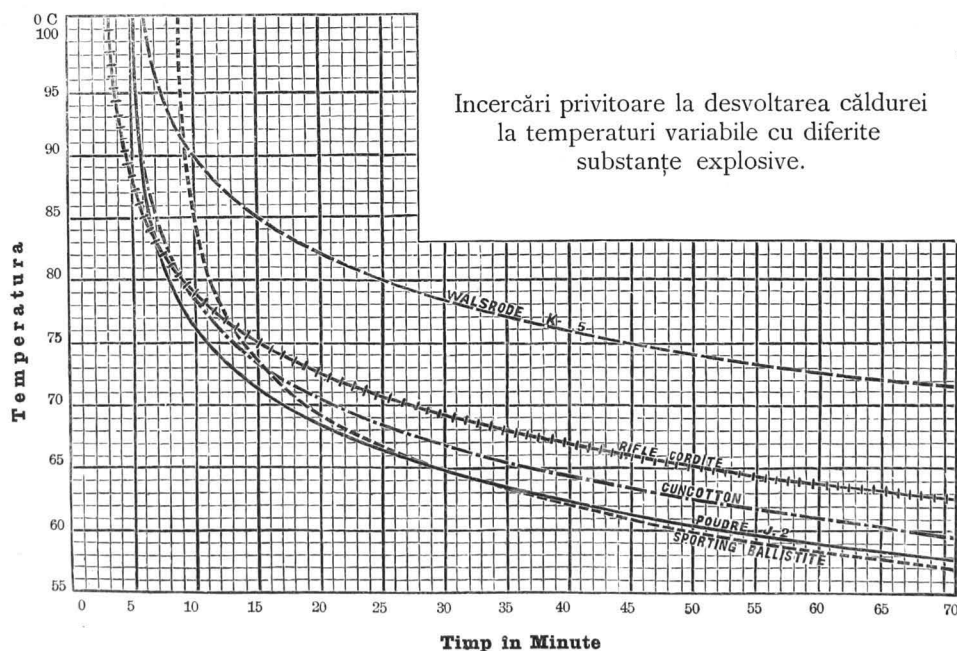


Fig. 1.

în transmisiunea căldurei prin materia explosivă și întârzierii în începerea descompunerii.

Eu cred, că această progresiune geometrică e valabilă pentru toate materiile explosive a corpurilor nitroase. și sper să pot presenta o dată curbele de la un mai mare număr de materii explosive. Până atunci consider ca folositor de a da acelora, cari vor să construiască alte curbe asemenea, formule simple cari să le poată ușura lucrarea. Aceste formule sunt rezultatul unor calcule minuțioase și nu e necesar de a mai explica cum au fost obținute, de oare-ce exactitatea lor se poate ușor controla.

Fie a b durata probei de căldură în minute obținută prin două încercări, $\frac{Z}{a}$ raportul d'între două durate de timp reale în progresiunea geometrică $d=b-a$ diferența între temperaturile găsite prin experiență, $m_1 m_2 m_3 m_4 \dots m_n$ timpurile reale pentru fie-care grad de căldură fără constantă, K o constantă pentru transmisiunea căldurei și a descompunerii n numărul de grade celsius între o determinare și alta, f factorul progresiunei geometrice,

Obținem : $f = \sqrt[n-1]{\frac{Z}{a}} = 1,1487$

$$m^1 = \frac{d}{f^{n-1}}$$

$$a - m_1 = 1\epsilon$$

$$a - 1\epsilon = m_1$$

$$m, f = m_2$$

$$m, f^2 = m_3$$

$$m, f^3 = m_4$$

$$m, f^4 = m_5 \text{ și a. m. d.}$$

$$m, f^{n-1} = m_n.$$

Puterile lui f se pot găsi, pentru variațiunile de timp ce se prezintă în practică, din următorul tablou:

$f = 1,1487$	$f^{15} = 8,00$	$f^{29} = 55,72$
$f^2 = 1,32$	$f^{16} = 9,19$	$f^{30} = 64,00$
$f^3 = 1,52$	$f^{17} = 10,56$	$f^{31} = 73,52$
$f^4 = 1,74$	$f^{18} = 12,13$	$f^{32} = 84,45$
$f^5 = 2,00$	$f^{19} = 13,93$	$f^{33} = 97,01$
$f^6 = 2,30$	$f^{20} = 16,00$	$f^{34} = 111,43$
$f^7 = 2,64$	$f^{21} = 18,38$	$f^{35} = 128,00$
$f^8 = 3,03$	$f^{22} = 21,11$	$f^{36} = 147,03$
$f^9 = 3,48$	$f^{23} = 24,25$	$f^{37} = 168,89$
$f^{10} = 4,00$	$f^{24} = 27,86$	$f^{38} = 194,01$
$f^{11} = 4,59$	$f^{25} = 32,00$	$f^{39} = 222,86$
$f^{12} = 5,28$	$f^{26} = 36,76$	$f^{40} = 256,00$
$f^{13} = 6,06$	$f^{27} = 42,22$	
$f^{14} = 6,96$	$f^{28} = 48,50$	

Să luăm ca exemplu curba pentru fulmicoton. Admițând că s'a găsit prin experiențe că durata probei de căldură la 80° erau de 9 minute și la 70° de 21 de minute, avem:

$$m = \frac{21-9}{1,1487^{10}-1} = \frac{12}{4-1} = 4$$

$$1\epsilon = 9-4=5.$$

Temperaturi :

80°	$\frac{12}{4-1}$	= 4
79°	$4 \times 1,1487 = 4 \times 1,15 = 4,60$	
78°	$4 \times 1,1487^2 = 4 \times 1,32 = 5,28$	
77°	$4 \times 1,1487^3 = 4 \times 1,52 = 6,08$	
76°	$4 \times 1,1487^4 = 4 \times 1,74 = 6,96$	
75°	$4 \times 1,1487^5 = 4 \times 2,00 = 8,00$	
74°	$4 \times 1,1487^6 = 4 \times 2,30 = 9,20$	
73°	$4 \times 1,1487^7 = 4 \times 2,64 = 10,56$	
72°	$4 \times 1,1487^8 = 4 \times 3,03 = 12,12$	
71°	$4 \times 1,1487^9 = 4 \times 3,48 = 13,92$	
70°	$4 \times 1,1487^{10} = 4 \times 4,00 = 16,00$	

Comparând curbele găsim că fulmicotonul are o constantă mică și factor al progresiunei mare, pe când unele prafuri fără fum au o constantă mare și un factor mic. O constantă mare înseamnă că trebuie mult timp ca să înceapă descompunerea; un factor mare înseamnă că materia explosivă se descompune foarte încet. Cea mai bună materie explosivă va fi, bine înțeles, aceea care prezintă atât o constantă mare cât și un factor mare.

Cred că nu e trebuință să spui, că o materie explosivă trebuie să suporte proba de căldură un număr oare-care de minute la o temperatură determinată, pentru ca să fie considerată ca o materie ce oferă o siguranță suficientă. Pot presupune cazul în care o materie explosivă să aibă o constantă aproape egală cu zero și cu toate acestea descompunerea la temperaturi înalte să aibă trebuință de intervale lungi. De altă parte se poate întâmpla să se aștepte mult timp până ce să înceapă descompunerea; când însă aceasta a început o dată, se poate desvolta repede.

Dacă ținem seamă, după cum s'a arătat mai sus, că trebuie 8 1/2 minute pentru ca conținutul dintr'o epruvetă să se încălzească la 80°, pare surprinzător că constanta unor prafuri în tabloul grafic e de 5 minute și aceea a fulmicotonului numai de 3 minute. Aceasta se atribuie faptului că, la aceste prafuri, descompunerea începe la o

temperatură mai joasă de 80° . Deci valoarea unei materii explosive pentru proba de căldură va fi cu atât mai mică cu cât constanta s'a va fi mai mică în raport cu timpul necesar pentru a restabili echilibrul între temperatura exterioară și interioară a eprubetei. De aceea va trebui să se determine o limită minimă pentru constantă, aproximativ 5 minute, și pentru a evita diferențe prea mari, trebuie să se calculeze constanta din două observațiuni cari să difere între ele cu 20° .

Eu nu cred, că cu proba mea cu Diphenylamină să se poată răspunde la toate obiecțiunile ce se ridică din când în când în contra valorii probei de căldură. Aceia cari cunosc bine asemenea probe, știu că, une-ori se pot obține, în

aceleași condițiuni, rezultate foarte diferite, că adesea-ori nu apară pe hârtia reactivă nici o reacțiune sau o astfel de reacțiune care nici nu indică tăria necesară a reacțiunii, nici după ore întregi de încălzire. Același lucru se va întâmpla și cu proba mea, și cauzele acestor capricii a probei de căldură sunt greu de găsit. Eu cred că ele se datoresc în parte stărei fizice a materiei explosive, însă cu foarte multe cazuri și tratamentul materiei explosive în timpul producțiunii sale va da naștere la mari diferențe. Proba de căldură va rămâne tot-d'auna empirică, până la un grad oare-care, însă influența bine-făcătoare obținută prin dinsa până-aci a dovedit că ea e o necesitate.

NOTA ASUPRA CALCULULUI DE RESISTENȚA A BARELOR LAMINATE LEGATE CU NITURI

extras de inginer ALEX. DUMITRESCU

Barele laminate legate cu nituri, unde niturile au să reziste la eforturi de forfecare transversale, sunt:

1^o) Inimile și cornierile longitudinale ale grinților cu inimă plină și

2^o) Inimile grinților cu zăbrele, precum și zăbrelele înșile.

În primul caz niturile trebuie să reziste efortului de alunecare longitudinal și în al doilea eforturi transmise de bare.

Resistența niturilor a unor asemenea legături, se calculează admitând că un nit poate desvolta un efort resistant, proporțional cu secțiunea transversală și echilibrează prin urmare un efort:

$$F = R \Omega$$

unde R este traviul pe unitatea de secțiune, (m^2/m^2 sau cm^2) și Ω secțiunea transversală a nitului.

În acest mod de calcul, nu se ține de loc socoteală de presiunile, cari se exercită pe suprafața laterală a nitului în contact cu bara.

Pentru un efort dat, aceste presiuni depind de grosimea barei și de diametrul nitului. Așa pentru același diametru al nitului, traviul desvoltat pe unitate de suprafață se mărește, când grosimea barei se micșorează și poate să întrecă cu mult limita eforturilor maxime admise în construcțiune.

Prin urmare este important de a introduce în

calculul rezistenței niturilor și valoarea presiunilor maxime desvoltate pe suprafața de contact a niturilor ca bara legată.

În prima parte a acestei note vom stabili expresiunile generale ale presiunilor și repartițiunea lor pe diversele elemente ale suprafețelor în contact. A doua parte dă o comparațiune a rezultatelor obținute cu cele două moduri de calcul.

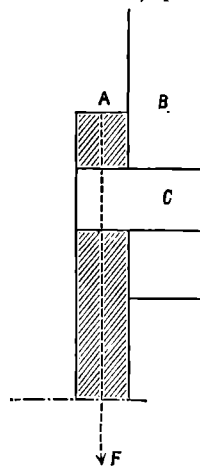
I. Calculul presiunilor pe suprafața laterală a niturilor

Efectele, cari resultă din acțiunea unui efort, fiind aceleași pe fie-care nit, în calculele următoare

vom considera cazul unei bare laminate legată cu un singur nit.

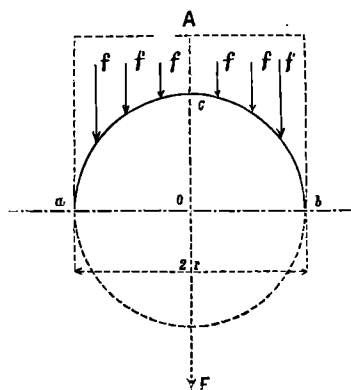
Fie o bară A legată cu o altă bară B printr'un nit C și presupunem că reunirea lor este așa făcută în cât contactul celor două suprafețe cilindrice este perfectă. (Fig. 1).

Să aplicăm barei A un efort F , care trece prin mijlocul grosimei sale și prin centrul nitului și să presupunem că supt acțiunea acestui efort piesele B și C rămân indeformabile.



(Fig. 1)

Supt acțiunea efortului F , bara A va exercita o presiune pe partea $a c b$ a suprafeței periferice a nitului (Fig. 2).

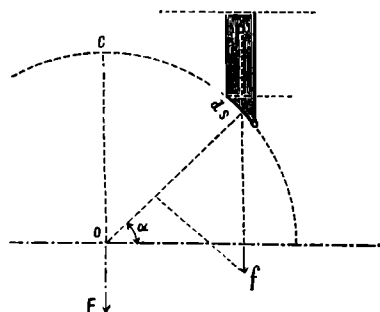


(Fig. 2).

Acum să determinăm această presiune.

Pentru aceasta observăm că efortul F , care trece prin centrul O al nitului, poate fi înlocuit cu o serie de componente paralele f lucrând asupra diferitelor elemente ale suprafeței cilindrice de contact și simetrie dispuse în raport cu ordonata centrală oc .

Să considerăm un element al suprafeței cilindrice corespunzător unghiului la centru α , având lățimea ds după arcul secțiunii transversale a nitului și o lungime e egală cu grosimea barei A (fig. 3).



(Fig. 3).

Efortul f , care lucrează asupra acestui element, produce o presiune de p kilogr. pe unitatea de suprafață în proiecțiune orizontală; prin urmare pe elementul considerat va exercita o presiune oblică a cărei valoare este:

$$1) \quad f = p e ds \sin \alpha$$

Suma eforturilor parțiale f fiind egală cu efortul F , avem:

$$2) \quad \Sigma f = F = \Sigma p e ds \sin \alpha$$

Insemnând cu $2r$ diametrul nitului, avem:

$$\Sigma ds \sin \alpha = 2r$$

Apoi grosimea e a barei fiind constantă, putem scoate pe e afară din semnul Σ . În fine bara A fiind presupusă omogenă, putem admite cu o aproximație destul de mare că presiunea pe unitatea de suprafață în proiecțiune orizontală p , este constantă în întregimea nitului.!

Admițând această a doua hipotesă, ecuațiunea 2) ia forma:

$$3) \quad F = p 2 r e$$

De unde:

$$4) \quad p = \frac{F}{2 r e}$$

Introducând această valoare în ecuațiunea 1) obținem expresiunea forței oblice f supt forma:

$$5) \quad f = \frac{F}{2 r e} e ds \sin \alpha.$$

Composante normale la suprafața de contact. — Composanta forței f după normala la suprafața cilindrică se obține proiectând-o pe normala la elementul ds ; așa avem:

$$6) \quad f \sin \alpha = \frac{F}{2 r e} e ds \sin^2 \alpha.$$

Presiunea pe unități de suprafață. Această presiune R se obține împărțind expresiunea 6) cu suprafața elementului $e ds$:

$$7) \quad R = \frac{f \sin \alpha}{e ds} = \frac{F}{2 r e} \times \frac{e ds \sin^2 \alpha}{e ds} = \frac{F}{2 r e} \sin^2 \alpha.$$

Aceasta este expresiunea generală, care dă presiunea pe unitate de suprafață a barei A asupra nitului într'un element corespunzător unui unghi la centru α .

Această presiune este zero la extremitățile a și b ale diametrului nitului unde $\sin \alpha = 0$. Între aceste puncte extreme presiunea crește cu $\sin \alpha$ proporțional $\sin^2 \alpha$ și atinge un maxim pentru $\alpha = 90^\circ$ când $\sin \alpha = 1$. În acest din urmă punct avem dar:

$$8) \quad R = \frac{F}{2 r e}.$$

Așa dară presiunea maximă se exercită după generatricea nitului, care corespunde punctului de aplicațiune al efortului F . Ea este egală cu presiunea medie obținută, împărțind acest efort cu secțiunea diametrală angajată a nitului.

Prin urmare, îndoirea nitului sau deformațiunea barei A , tinde a se produce după această generatrice, când efortul F devine foarte mare.

Repartițiunea presiunilor pe mm² a suprafeței de contact.— Să presupunem că presiunea maximă pe mm², calculată după formula 8), este egală cu limita prescrisă de ordonanța elvețiană din 19 Aug. 1892, adică :

$$R=0.9 Aa$$

unde Aa înseamnă traviul admisibil al piesei legată cu nit.

Să calculăm în această hipotesă după formula 7) presiunile laterale transmise de piesa A diferitelor elemente ale suprafeței de contact.

Pozițiunea elementelor o obținem, făcând să varieze unghiul α din 10° în 10°.

Efectuând calculele obținem rezultatele din tabloul următor :

α	$\sin^2 \alpha$	R pe mm ² kg.	α	$\sin^2 \alpha$	R pe mm ² kg.
0	0.000,00	0.000 Aa	50°	0.586,82	0.528 Aa
10°	0.030,15	0.027 »	60°	0.750,00	0.675 »
20°	0.116,98	0.105 »	70°	0.883,02	0.795 »
30°	0.250,00	0.225 »	80°	0.969,85	0.873 »
40°	0.413,18	0.372 »	90°	1.000,00	0.900 »

II. Presiunea maximă pe suprafața de contact, dezvoltată sub acțiunea eforturilor calculate după secțiunea transversală a nitului.

Efortul, ce poate suporta un nit, după calculele admise până acum, se exprimă prin formula:

$$F=0.9 Aa \pi r^2.$$

Efortul ast-fel calculat exercită pe fața laterală a nitului, în dreptul barei A, o presiune maximă pe mm² și după formula 8):

$$R'=2 re.$$

Așa dară:

$$F=R' 2 re$$

Egalând ultimele două formule, avem:

$$0.9 Aa \pi r^2=R' 2 re.$$

De aci rezultă intensitatea presiunii laterale:

$$9) \quad R'=\frac{0.9 \pi r^2}{2 re} Aa=\frac{\pi r}{e} 0.45 Aa.$$

Diametrul niturilor de obicei întrebuințate este de 18, 20, 22 și 25^m/_m, iar grosimea tolelor este de 10, 12, 15 și 18^m/_m. Înlocuind aceste cantități în formula 9), obținem tabloul de mai jos pentru valorile presiunii pe mm² transmisă la piesa A.

Diametrul nitului 2 r	Traviul lateral max. pe mm ² pentru o grosime :			
	e = 10	e = 12	e = 15	e = 18
	kg.	kg.	kg.	kg.
18 ^m / _m	1.27 ta	1.06 ta	0.85 ta	0.70 ta
20 »	1.41 »	1.18 »	0.94 »	0.79 »
22 »	1.45 »	1.21 »	0.97 »	0.81 »
25 »	1.77 »	1.47 »	1.18 »	0.93 »

Din acest tablou rezultă că eforturile F, calculate după secțiunea transversală a nitului, transmit barei A presiuni maxime (pe unitatea de suprafață), cari întrec une-ori cu mult limita admisă pentru suprafețele în contact.

Această limită este întrecută mai ales de grosimi mici ale barei A.

Pentru a evita acest inconvenient, putem determina relațiunea dintre grosimea e a barei și diametrul nitului în următoarele două hipoteses :

a) Traviul pe mm² al secțiunii transversale a nitului 0.9 ta și traviul admisibil al barei A ta.

b) Acelaș traviu 0.9 ta pe mm² în ambele cazuri.

III. Relațiune între diametrul nitului și grosimea barei

Fie, în prima hipotesă, traviurile pe mm² ta al barei și 0.9 ta al nitului.

Efortul F calculat în ambele cazuri fiind acelaș, vom avea egalitatea:

$$ta 2 re=0.9 ta \pi r^2$$

De unde aducem pentru grosimea e a barei valoarea

$$10) \quad e=2 \pi r \times 0.225$$

Această formulă ne arată că, pentru ca un efort F calculat cu 0.9 ta pe mm² de secțiune transversală a nitului, să nu transmită barei A o presiune mai mare limitei ta, trebuie ca grosimea barei să nu fie mai mică ca circumferința nitului înmulțită cu 0.225.

În a doua hipotesă, adică cu acelaș traviu ta pentru ambele fețe avem:

$$ta 2 re=ta \pi r^2$$

De unde:

$$11) \quad e=\frac{2 \pi r}{4}=2 \pi r \times 0.25$$

Ast-fel pentru a obține traviul maxim egal pe ambele suprafețe, grosimea tolci de nituit A tre-

buc să fie egală cu a patra parte a circumferinței nitului.

Aplicând formulele 10) și 11) la diametrele din tabloul de mai jos, găsim valorile corespundente minime ale barei de nituit.

DIAMETRUL NITULUI 2 r	Grosimi minime ale tolei	
	Trav. max. la	Trav. max. 0.9 ta
18 m/m	12.7 m/m	14.1 m/m
20 »	14.1 »	15.7 »
22 »	14.5 »	17.3 »
25 »	17.7 »	19.6 »

Limitele determinate ast-fel dă grosimi prea mari, căci inimele grinzilor pline sau cu zăbrele se construiesc de ordinar din tole de 10 și 12^m/m și numai pentru deschideri mari se întrebuințează tole de 15--18^m/m.

Când voim a întrebuința tole de grosime mică, fără ca travaliul maxim transmis de nituri să întrecă limitele din tablou, nu ne rămâne de cât un mijloc: de a reduce travaliul pe mm² sau cm² de secțiune transversală a nitului.

Formulele, ce urmează, ne permit de a fixa proporțiunea în care putem face această reducere.

V. Reducerea travaliului de 0.9 ta pe mm² a secțiunii transversale a nitului

Formulele din acest capitol au de scop de a da un răspuns întrebării următoare:

Fiind date diametrul tolei 2r și grosimea tolei e de nituit, care va fi travaliul T' pe mm² al secțiunii transversale a nitului, pentru ca travaliul maxim transmis piesei A să rămână mai mic sau să fie egal cu limita dată T?

Presupunem mai întâi un travaliu T=Aa în bara A.

Travaliul corespunzător T' în secțiunea transversală a nitului să deduce din relațiunea:

$$12) \quad ta \times 2re = T' \pi r^2$$

De unde:

$$13) \quad T' = \frac{2}{\pi} \times \frac{e}{r} \times ta = \frac{e}{r} 0.637 ta$$

Admițând ca travaliu maxim al barei A pe mm² T=0.9 ta, prin o relațiune analoagă casului precedent deducem pe T'.

$$14) \quad 0.9 ta \times 2re = T' \pi r^2$$

De unde:

$$15) \quad T' = \frac{e}{r} \times \frac{2}{\pi} \times 0.9 ta = \frac{e}{r} 0.573 ta$$

Punând în formulele 13) și 15) în loc de e și r valorile admise înainte, obținem tabloul de mai jos pentru valorile reduse ale lui T'.

Travaliul max. al barei A	Diametrul nitului 2 r	Travaliul T' al secțiunii transv. a nitului pe mm ²			
		e=10 m/m	e=12 m/m	e=15 m/m	e=17 m/m
T=ta	18 ^m /m	0.71 ta	0.85 ta	0.90 ta	0.90 ta
	20 »	0.64 »	0.76 »	0.90 »	0.90 »
	22 »	0.58 »	0.69 »	0.87 »	0.90 »
	25 »	0.51 »	0.61 »	0.76 »	0.90 »
T=0.9 ta Longeroni și antretoase	18 ^m /m	0.63 ta	0.76 ta	0.90 ta	0.90 ta
	20 »	0.57 »	0.69 »	0.86 »	0.90 »
	22 »	0.52 »	0.63 »	0.78 »	0.90 »
	25 »	0.46 »	0.55 »	0.68 »	0.83 »

Pentru casurile unde T' întrece limita 0.9 ta, am admis chiar pe această valoare, pentru a asigura secțiunii transversale o rezistență suficientă la forfecare.

CONDIȚIUNILE LOCUITORILOR ÎN PARIS, ANGLIA ȘI ELVEȚIA

PARIS

Locuințele cu 1, 2 și 3 încăperi sunt foarte adesea suprapopulate 14% din populațiune trăiesc în aceste rele condițiuni mai cu seamă către marginile orașului.

Din 541,790 locuințe cu o chirie mai mică de 500 lei și scutite de impozite, 400,000 aproape nu sunt ocupate de cât de una sau două persoane.

Proporțiunea locuințelor cu o singură încăpere, care nu sunt locuite de cât de o singură persoană,

este mult mai mare de cât în celelalte capitale; după cum se vede în tabloul alăturat.

Orașe	Populațiunea totală	Numărul locuitorilor trăind în locuințe supra-populate	%
Paris 1891	2,424,705	331,976	14
Berlin 1885	1,315,387	363,960	28
Viena 1890	1,364,548	387,000	28
Budapesta 1881	360,551	256,601	71
St. Petersburg 1890	956,226	442,508	46
Moscova 1882	750,867	236,649	31

ANGLIA

1^o Clasificarea locuințelor

Desemnarea grupurilor și locuințelor	Numărul total al locuințelor în fiecare grup	%	Numărul total al locuitorilor în fiecare grup	%	Numărul mediu al locuitorilor pe cameră în fiecare grup
Districte urbane					
De 1 încăpere	270.252	6.16	604.345	2.89	2.24
» 2 încăperi	552.566	12.59	1.958.933	9.38	1.77
» 3 »	552.679	12.00	2.411.589	11.54	1.45
» 4 »	981.605	22.38	4.684.613	22.42	2.19
» 5 încăperi sau mai multe	2.030.199	46.27	11.235.714	53.77	—
Total pentru districte urbane . . .	4.387.311	100.00	20.895.504	100.00	—
Districte rurale					
De 1 încăpere	16.674	0.96	36.055	0.44	2.16
» 2 încăperi	144.806	8.30	457.084	5.65	1.58
» 3 »	204.077	11.70	815.875	10.06	1.33
» 4 »	483.010	27.70	2.129.156	26.20	1.10
» 5 încăperi și mai multe	895.097	51.34	4.668.241	57.59	—
Total pentru districte rurale . . .	1.743.660	100.00	8.107.031	100.00	—
Toate districtele reunite					
De 1 încăpere	284.946	4.7	640.410	2.2	2.23
» 2 încăperi	687.322	11.4	2.410.017	8.3	1.73
» 3 »	750.750	12.3	3.227.464	11.1	1.42
» 4 »	1.464.681	23.9	6.814.069	23.5	1.16
» 5 încăperi și mai multe	2.925.296	47.7	15.903.965	54.9	—
Total pentru toate districtele reunite	6.131.001	100.0	29.002.525	100.0	—

2^o Suprapopulațiunea locuințelor

Desemnarea grupurilor de locuințe	Numărul locuințelor supra-populate în fiecare grup	Numărul locuitorilor în fiecare grup	% populației în cadrul grupului raportate la populația totală a districtului
Districte urbane. — Populația totală : 20,895,504			
De 1 încăpere	87.535	337.107	1.61
» 2 încăperi	151.603	922.964	4.42
» 3 »	91.206	822.532	3.46
» 4 »	60.876	589.810	2.82
Totaluri pentru districtele urbane .	391.220	2.572.413	12.31
Districte rurale. — Populația totală : 8,107,021			
De 1 încăpere	4.724	20.600	0.25
» 2 încăperi	32.628	201.092	2.48
» 3 »	28.825	229.345	2.83
» 4 »	24.256	234.594	2.90
Totaluri pentru districtele rurale .	90.433	635.621	8.40
Toate districtele reunite. — Populația totală : 29,002,525			
De 1 încăpere	92.259	357.707	1.23
» 2 încăperi	184.231	1.124.056	3.88
» 3 »	120.031	951.877	3.28
» 4 »	85.132	824.404	2.84
Totaluri pentru toate districtele reunite	481.653	3.258.044	11.23

ELVEȚIA

Diversele grupuri de locuințe pentru lucrători au fost construite în Elveția, atât de patroni supuși obligațiilor *legei asupra fabricelor*, cât și de societăți de construcțiune pentru asemenea locuințe și comuna Berna.

Grupurile de locuințe (cités) coprimd 2029 case, divizate în 5910 locuințe, cu 29561 persoane, din care 1960 pensionari primiți într-o familie pentru locuință sau hrană.

Din 2029 case, 613 conțin o singură locuință, 575 conțin 2 locuințe și 841 conțin mai mult de două.

În cea ce privește origina, casele se împart în chipul următor :

Case construite	Numărul caselor	C a s e a				Numărul total al locuințelor	Numărul total al locuitorilor	Printre locuitori sunt pensionari
		1 locuință			Mai mult de 2 locuințe			
		1 locuință	2 locuințe	3 locuințe				
De patroni	1697	428	416	723	5027	25209	1803	
De societatea de construc- țiuni	356	123	115	118	803	3842	113	
De comuna Berna	66	52	14	—	80	514	44	
Totaluri	2029	613	575	841	5910		1960	

Pentru 5650 din aceste locuințe, numărul încăperilor și numărul locuitorilor este cunoscut.

Numărul locuitorilor se repartizează după cum urmează :

Locuințe de		N u m ă r u l				Observații
		Locuințelor de fie-care categoria		Locuitorilor locuințelor din coloana (c)		
		Total	Pentru care numărul locuitorilor este cunoscut			
[a]	[b]	[c]	[d]	[e]		
1 încăpere	175	168	416	În 735 locuințe din cele 5650 care figurează în coloana (c) fila 13 ^o , locuințele conțin mai mult de 2 locuitori pe încă- pere și pot fi con- siderate ca supra- populate.		
2 încăperi	786	780	3285			
3 »	1931	1847	8170			
4 »	2122	1990	10954			
5 »	682	651	3781			
mai m. de 5 inc.	214	214	1510			
Totaluri . . .	5910	5650	28116			

MORILE DE GRÎU PERFECȚIONATE

DIN

ROMANIA, MOLDOVA ȘI DOBROGEA

Următorul tablou conține lista tuturor morilor perfecționate de făină din regatul României, fără a figura și morile țărănești pentru porumb și grâu, acestea fiind în număr mult mai mare de cât morile perfecționate de grâu

Vom vedea în acest tablou cantitatea de vagoane de grâu ce fie-care moară este capabilă a măcina pe 24 ore. caii vaporii sau caii de apă întrebuințați precum și costul de instalațiune a morii propriu zisă. La costul instalațiunii nu s'a luat în considerațiune valoarea terenului, a mașinilor suplimentare și adesea netrebuincioase

în unele cazuri. De asemenea nu s'au luat în seamă cheltueli exagerate de lucrări de apă la morile cu turbine, cari cheltueli întrec de multe ori valoarea fabricii întregi.

Acest tablou a fost elaborat de d-nu Lœfler, inginer constructor de mori, care în timp de 7 ani prin vizitele personale la toate morile din țară era în măsură de a pune date cu mult mai exacte de cât ar putea-o face or-ce statistică oficială.

După cunoștința noastră, o statistică a morilor n'a existat încă în România.

Tabloul morilor perfecționate de făină din Regatul României

No.	ORAȘUL	PROPRIETARUL ACTUAL (1895)	Capacitatea în vagoane de căle 10.000 Kgr. măcinate pe zi.	Cai de aburi	Cai de apă	Capitalul normal versat în lei noi	Lucrători
1	București	Frați C. & N. Zahariad-Olmazu	7	300	—	650.000,—	53
2	»	Frați George Assan	6*)	260	—	556.000,—	33
3	»	Manutanța com. Colentina	4—5	200	—	350.000,—	30
4	București	A. A. Popovici (în construcție)	5	250	—	500 000,—	38
5	»	St. Stancovici	3	150	—	300 000,—	27
6	»	I. I. Machedon	2,5	—	120	300 000,—	25
7	»	Ciufan, (oprit)	1,5	70	—	120 000,—	20
8	»	Floreasca	1	—	50	75.000,—	14
9	»	Marinescu-Bragadiru	2,5	150	—	325.000,—	24
10	»	Principele B. Stirbey (Bufta)	3	150	120	350.000,—	26
11	Ploesci	Hagi Jecu & Boiciu	3	75	120	325.000,—	26
12	»	Preotul Nic. Ioachimescu	2	50	90	225.000,—	12
13	»	Const. Nasopolu	2	—	100	150.000,—	22
14	»	C. Vasilescu	1,5	—	65	100.000,—	19
15	»	Tud. Dimitriu	1	—	40	55.000,—	14
16	»	E. Ergas	1	—	45	60.000,—	14
17	»	Frații Paxinos, Buda-Palanca	2,5	—	70	120.000,—	24
18	»	Ștefan Teodoru, Coslegi	1,5	—	60	75.000,—	19
19	»	Ițic Iosef	1,5	45	60	75.000,—	19
20	Mizil	C. Condeescu	1	50	—	45.000,—	14
21	Buzău	Gheorghe Nicolau	1	—	45	40.000,—	14
22	Buzău	Herș Korn	1	—	40	40.000,—	14
23	Rimnicul-S.	Frații Iosef & I. Oroveanu	1/2	45	—	80.000,—	16
24	Brăila	I. Millas & Fiu propria	6	300	—	650.000,—	49
25	»	» » fost Mornand	2,5	120	—	250.000,—	24
26	»	Galiatatos Frères	10,—	400	—	750.000,—	69
27	»	Christoforatos & Cambanos	3	200	—	250.000,—	26
28	»	Romalo Zerman	2	150	—	200.000,—	22
29	»	V. Țenov	2	140	—	150.000,—	22
30	»	Brandlmaier	1/2	35	—	35.000,—	16
31	Călărași	C. Zappa Succ.	2	150	—	100 000,—	22
32	»	Dim. Niculescu	1	50	—	45.000,—	14
33	Lehliu	Ulise I. Negropontes	1,5	80	—	74.000,—	19
34	Broșteni n.	C. Zappa Succ.	2	100	—	125.000,—	22
35	Oltenița	Luca Prosalendis	1,5	60	—	85.000,—	19
36	Giurgiu	Bădulescu & Thomaidi	2	100	—	125.000,—	22
37	»	Iohann Harrich	1,5	75	—	75.000,—	19
38	Zimnicea	Oreste Fotino	1	60	—	60.000,—	14
39	Alexandria	Frații C. Georgescu	1,5	75	—	80.000,—	19
40	Rușii-de-Vede	Anghel Arezan	2	100	—	110.000,—	22
41	»	Nae Părvulescu	1/2	30	—	40.000,—	16
42	Văleni (Olt)	Const. Colibașan	1/2	40	60	60.000,—	16
43	Costesci	—	1/2	30	—	35 000,—	16
44	Găesci	I. Sabo	1,5	75	—	70.000,—	19
45	»	Oppler	1	50	—	70 000,—	14
46	Tirgoviște	Predinger	1/2	35	—	30.000.—	16
Transport . . .			102	4.250	1.085	5.680.000,—	1.041

*) Prin noile transformări și instalațiuni proiectate producțiunea morei va trece peste 7 vagoane.

No.	ORAȘUL	PROPRIETARUL ACTUAL (1895)	Capacitatea în vagoane de căle 10.000 Kgr. măcinate pe zi	Cai de aburi	Cai de apă	Capitalul normal vîrsat în lei noi	Lucrători
		Report . . .	102	4.250	1.086	8.384.000,—	1.041
47	Tîrgoviște	Frații Iosef	1	55	60	50.000,—	14
48	Pitești	Societate Gavanne	2	100	—	125.000,—	22
49	»	Dr. Florian	1,5	75	—	80.000,—	20
50	»	Samuel A. Iosef	1	40	—	50.000,—	14
51	Cîmpu-lung	Savoica	1/2	30	—	35.000,—	16
52	Șlatina	Delugan & Stoenescu	2	150	—	175.000,—	12
53	»	Costa Donevschi	1/2	25	—	25.000,—	16
54	Balș	Petrescu	1	50	—	45.000,—	14
55	R. Vâlcei	Căpitan Avramescu	1/2	30	—	35.000,—	16
56	Tîrgu-Jiu	C. Gărdescu	1/2	25	—	39.000,—	16
57	Turnu-Severin	A Costovici	1/2	30	—	40.000,—	16
58	»	Frații Elias	1/2	—	35	35.000,—	16
59	Craiova	Beligradeanu & Lazar Fermo	4—5	250	—	400.000,—	37
60	»	Pomeranz	2	100	—	125.000,—	21
61	»	A. Mendl & Fii	2	100	—	150.000,—	22
62	»	Barchu Druga	1	50	—	75.000,—	14
63	»	Rautenstrauch	1	50	—	60.000,—	14
64	»	Marcu Weiss	1/2	40	—	40.000,—	16
		Total . . .	124	4 940	1.120	9.960.000,—	1.358
		MOLDOVA					
65	Botoșani	Prima Soc. Morilor cu abur	5	300	—	850.000,—	40
66	»	Aron Abramovici	3	150	—	450.000,—	26
67	»	Țaxier & Cantar	2	120	—	200.000,—	12
68	»	M Wechsler	1,5	100	—	120.000,—	19
69	»	Saniel Bacal	2	—	100	175.000,—	22
70	Dorohoi	I. H. Zoller & Comp.	4	250	—	550.000,—	32
71	Mihăileni	I. L. Steinberg	1	90	—	120.000,—	14
72	Ringhilești	George Goilav	1/2	24	40	45.000,—	16
73	Iași	Carol Linke	2,5	150	—	250.000,—	24
74	»	Em. Haier	1,5	75	—	80.000,—	19
75	»	Frații Klepper	2,5	150	—	200.000,—	24
76	Podul-Iloaei	Ghidale Lazăr	1,5	75	—	85.000,—	20
77	Fălticeni	Wechsler, Pineles & Lasat	1,5	70	—	75.000,—	20
78	Măinesci	Paladi, Swan & Donici	1/2	35	—	45.000,—	15
79	Birlad	Ioan Lanoliu	2	100	—	120.000,—	22
80	»	Thierry	1,5	80	—	75.000,—	20
81	Vaslui	Franz König	1	50	—	55.000,—	24
82	»	Carl Jekl	1/2	30	—	35.000,—	16
83	Ivesci	M. Balș	1,5	40	75	175.000,—	19
84	Galați	Christoforatos Frères	5	250	—	750.000,—	40
85	»	I. Millas & Fiu (fosta Lambrinidi)	3	150	—	300.000,—	26
86	»	George Nicolau	1	50	—	35.000,—	14
87	Bacău	Paul Christen	2,5	—	120	200.000,—	26
88	»	Brill & Kern	1,5	—	60	60.000,—	19
89	»	Pfeffermann	1,5	—	60	65.000,—	19
90	T. Neamțu	Alex. Ioan Teohary	2	100	—	125.000,—	23
91	Huși	B Kaufmann	1/2	30	—	50.000,—	16
92	T.-Ocna	Berl Chaimson	1/2	25	—	40.000,—	16
93	Piatra N.	Soc. Doamna	3	175	—	350.000,—	26
		Total	56	2.669	455	5.680.000,—	639

No.	ORAȘUL	PROPRIETARUL ACTUAL (1895)	Capacitatea în vagoane de căte 10.000 Kgr. măcinate pe Ți	Cai de aburi	Cai de apă	Capitalul normal vărsat în lei noi	Lucrători
DOBROGEA							
94	Constanța	Foscolo	1,5	80	—	90.000,—	19
95	» Mamaia	Frații Agopcian	$\frac{1}{2}$	—	30	35.000,—	16
96	Tulcea	Simon Meldonian	$\frac{1}{2}$	25	—	35.000,—	16
97	Macia	G. Stamate	$\frac{1}{2}$	25	—	30.000,—	16
98	Cernavoda	Papaianopulo	$1\frac{3}{4}$	35	—	45.000,—	19
Total			$3\frac{3}{4}$	165	30	235.000,—	86
RECAPITULAȚIE							
	Muntenia		125	5.450	1.180	9.960.000,—	1.356
	Moldova		56	2.669	455	5.680.000,—	639
	Dobrogea		$3\frac{3}{4}$	165	30	235.000,—	86
Total			$180\frac{3}{4}$	8.284	1.665	15.870.000,—	2.083

Din acest tablou se vede că sunt 98 mori perfecționate în România, că moara cea mai mare este a fraților Galatiatos (Brăila) apoi vin morile din București: a fraților Zahariad-Olmazu, a fraților George Assan, moara d-lor Millas ¹⁾ și fiu din Brăila și alte 10 sau 12 mori având o capacitate de la 3 vagoane (măcinate pe Ți) în sus.

În total sunt 15—20 mori mai importante în România, iar restul de 80 mori existente sunt toate mai mici de cât capacitatea de 3 vag. pe Ți. Este de observat că printre aceste mori nu figurează menținerea militară, care dispune de o forță de 200 cai vapor. Această moară nu este o moară perfecționată, ci numai o moară țărănească. Totalul capitalului angajat este după acest tablou de 15.870.000 lei. Însă luând în considerațiune modul cum acest capital a fost calculat, adică cum nu s'a luat în seamă nici o chel-

tuială anormală ca magazine *silosuri* suplimentare și alte cheltuieli ne prevăzute, precum și nici valoarea terenurilor; putem cu siguranță fixa la 23—25 milioane lei capitalul angajat în morile românești afară de capitalul rulant cu mult mai mare de cât cel angajat. Numărul lucrătorilor trece peste 2.053 oameni reprezentând un salariu anual total de peste un milion și $\frac{1}{2}$ lei.

Iar personalul de biuro și posturile mai importante ca șefi morari, șefi mecanici, magazineri, etc însumează un număr de funcționari care trece peste 400 și cari au salarii de circa 600.000 lei anual.

Se vede dar că morile noastre perfecționate asigură existența a peste 2.400 oameni servindu-le salarii anuale ce întrec suma de două milioane lei.

Bucureștiul este leagănul și centrul morăriei românești.

Dacă făina de Botoșani are un renume recunoscut, aceasta ține mai mult de calitatea grinelor de acolo, iar nu de perfecțiunea morilor.

În București s'a înființat, la 1853, prima moară cu vapor de către George Assan, introducătorul mașinei în România ⁽¹⁾.

¹⁾ Astăzi, când se cunoaște rolul ce-l joacă în industrie mașina cu vapor, se poate aprecia mai bine importanța ce are introdu-

¹⁾ Amatori și posesori de 3 mori d-nii Millas au reprezentat morăria Română la congresul morar din Paris (1889) și au reușit a proba prin acte și analize, superioritatea făinurilor noastre spulberând ast-fel calomniile ce ni se aduceau din partea morarilor Unguri.

Regretăm de a nu avea la dispozițiune acele documente precum și opiniunile specialiștilor, pentru a le publica și a servi ast-fel intereselor morarilor noștri cari vor exporta făină și al căror număr (reduc astăzi la 3—7) va crește grație ajutorului ce sperăm că se va da morăriei Române

Tot Bucuresciul posedă cele mai multe și mai perfecționate mori.

Ast-fel pe când morile din București sunt capabile a măcina pe 41 36 vagoane, morile din Brăila pot măcina 26 vagoane, cele din Ploesci 15 vagoane, cele din Botoșani 13 vagoane, cele din Craiova 11 vagoane, cele din Galați 9 vagoane, etc. Morile din București macină mai mult de cât consumațiunea locuitorilor Capitalei, ele trimet făină în toate părțile țerei până și în Iași și Botoșani. Dacă guvernul le ar veni în ajutor prin crearea liniei de centură în prejurul Bucureștiului pentru a le deservi pe toate, atunci putem fi siguri că Bucuresciul va fi pentru România ceea ce Budapesta este pentru Ungaria, cu privire la

cerea în România a acestui auxiliar indispensabil fabricelor și se pot judeca dificultățile ce erau de învins și cari astăzi s'ar părea o poveste. Așa pentru transportul cazanului în greutate de circa 7.000 kgr. s'au întrebuințat 4 săptămâni de la Giurgiu la București, pe când de la Viena la Giurgiu nu facuse de cât 2 săptămâni și aceasta din cauză că trebuia să se refacă și să se conso-lideze toate podurile și podețele peste care trebuia să treacă o greutate relativ mare pentru acele timpuri. Pe unde șoseaua era în proastă stare se puneau scânduri groase, care îndată ce trecea camionul, luau de la spate și se puneau în față spre a se face încă câți-va pași, și așa mai departe.

Autoritățile nu erau mult mai înaintate. Primul coș ce s'a clădit era 24 metri înălțime, deci relativ mic pentru astăzi, coș unic însă pentru vremea aceea. Nu se ajunsesse cu construcția la 10 metri și primăria a intervenit să oprească lucrarea sub cuvânt că «ce, o să meargă până în cer»?

Numai grație unor stăruinți și prin depunerea unei cauțiuni însemnate s'a putut termina lucrarea, care devenise pentru cât-va timp punctul de curiozitate al împrejurimilor Bucureștiului.

Atelier de construcțiuni nu existau și prima reparațiune ce s'a făcut la mașina cu vaporii a trebuit să fie săvârșită de către un potcovar neamț,—aceasta pentru a nu se trimite la Viena partea deteriorată și a oprit fabricațiunea timp de 6 săptămâni, cel puțin.

Ceva mai caracteristic și care denotă starea de cultură în care se găsea țara la acea epocă este că, o dată pornită moara, a fost cu neputință ca un brutar să se hotărăască a măcina nici chiar gratis,—și aceasta pentru că, vădând că se face focul și ese fumul pe coș, le intrase ideea că moara cu foc arde grâul; căci, cum să poate foc fără să ardă?

Li s'a explicat pe toate tonurile că focul produce aburi, că aburii pun în mișcare mașina, care la rindul ei învârtesc petrele; însă în zadar.

Au trebuit elementele să intervină pentru a hotărâ pe acești retrograzi să încerce a măcina.

Prima iarnă după instalare a fost de o rigurozitate ne mai pomenită, ast-fel că toate morile de apă au înghețat și nevoia a silit pe unul să facă o probă. Este evident că în urma rezultatului au năvălit cu toții ca să ceară a li se măcina.

Greutăți de soiul acestora și altele nesfârșite în toate direcțiunile aveau de învins primii industriali, cari merită lauri, din partea urmașilor lor.

Din nenorocire însă, energia supra-omenească pentru succesul cauzei reclama viața lui George Assan prea de timpuriu, în vîrstă de 45 ani —pe piatra lui funebă stă scris «Introducătorul mașine; cu vaporii în România.»

exportul făinei. Brăila și Galațul posedă morile cele mai interesante din România, căci sunt singurele care astăzi exportă făina. Ele pot măcina împreună 35 vagoane pe 41, adică aproape cât și morile din București. În Sulina, Constanța și în toată Dobrogea putem dice că nu există mori perfecționate, căci cele care există în număr, de 5, abia pot măcina 4 vagoane pe 41. Constanța va deveni o-dată cu crearea portului un bun centru pentru stabilirea de mori.

Preferința ce s'a dat de către morarii noștri porturilor Brăila și Galați se explică nu numai prin facilitatea de transporturi pe apă și a exportului, dar și din cauza facilității de ași procura grânele în tot timpul anului, de toate calitățile posibile și cu cele mai reduse prețuri, — din cauza eficientății combustibilului. (Cărbunii Cardiff costă la Galați 26 fr. tona, iar la București 37 fr. tona.

Este știut, că pentru a se obține o bună calitate de făină trebuie să se amestece în proporțiuni definite mai multe feluri de grâne, lucru ce se poate practica foarte ușor la Brăila-Galați, unde găsim adunat tot ce poate produce România.

Asemenea aceste porturi sunt singurele care dispun de docuri și silosuri ale Statului, unde se liberează varante, lucruri care facilitează morarilor transacțiunile. Ei găsesc credite și de la exportatorii de grâne.

Considerațiuni speciale asupra stărei morăritului în România.

Considerând că morile trebuiesc să stea pentru reparațiuni o lună pe an, vedem că morile actuale pot măcina 180 vagoane pe 41 de 24 ore sau 60.000 vagoane pe an comerțul de 11 luni.

Să apropiem câte-va cifre găsite în tablourile (a) (b) cu cifrele găsite în tabloul morilor româneschi și anume:

Grâul exportat în formă brută pe an din România	74.830 vagoane
Grâul lucrat și consumat în țară pentru alimentațiune	37.250 "
Grâul ce s'ar putea măcina pe an în cele 98 mori din țară	1) 60.000 "

1) Am considerat o lucrare de 11 luni pe an și o producțiune zilnică de 180 vagoane, am lăsat deci 30 zile pe an necesare la reparațiuni.

Examinând aceste 3 cifre vedem că cantitatea de grâu ce se exportă ne lucrat din România, este esact de două ori mai mare de cât cea care se macină în morile noastre pe an, pentru consumația interioară. Că morile—din diferite cauze pe care le vom examina în detaliu—nu lucrează continuu, ci numai 2 din 3 părți ale anului, căci:

Maximum de producțiune a morilor este de	60.000 vagoane grâu
Măcinare efectivă pe an este (țară și export).	39.800 „ „
Diferința este de	20.200 vagoane grâu

Diferența ce represintă vagoanele cari s'ar ma putea măcina cu instalațiunile existente și luându-se în considerațiune că 30 de zile pe an sunt consacrate pentru reparațiune.

Această diferență de 20.200 vag. fiind $\frac{1}{3}$ din capacitatea morilor se vede că morile lucrează numai $\frac{2}{3}$ din timpul posibil, iar $\frac{1}{3}$ din anul lucrător (adică din 11 luni) stagnează. Sunt dar mai multe mori de cât trebuiesc actualului debușeu și $\frac{1}{3}$ din capitalul angajat de 23—25 milioane stă neproductiv în tot timpul, lucru care în combinațiune cu alte împrejurări ca scumpetea transporturilor, lipsa de capital, lipsa de întreprinderi, debușeu mărginit, etc. face că costul măcinării se mărește, deci și *prețul pâinei*.

Dar nu putem dice că morile stau numai $\frac{1}{3}$ din 11 luni lucrătoare căci ele stagnează în medie și mai mult de oare-ce n'am luat în considerațiune că din cele 39.800 vagoane grâu presupus măcinat în cele 98 mori perfecționate, o parte se lucrează la fabricile de spirt și alta se macină în morile țărănesci, despre care nu vom face menținut în cursul acestei lucrări; deci prin aceste 2 întrebări (pe care am fost siliți a le elimina din lipsa unor date statistice) se mai sustrage din debitul morilor perfecționate, o parte respectabilă; ceea ce face că ele stagnează mai mult de cât 140 zile, arătate în calculațiunea de mai sus.

Putem fi foarte aproape de adevăr spunând că în termen mediu morilor perfecționate *lucrează 205 zile pe an și stagnează 160 zile. Cea ce face că ele sunt reduse la neactivitate în timp de 43 de zile la 100.*

Pentru a face ca morile noastre să lucreze și în această mare parte a anului trebuie să favorisăm exportul de făină, căci a găsi desfacere la făină

în interiorul țării, la aceasta nu trebuie să ne gândim, fiind un lucru imposibil. Consumațiunea făinei și a pâinei nu se poate forța prin nici un mijloc.

Favorisând exportul de făină, țara va avea 4 profite directe: (profiturile indirecte nefiind socotite).

1. Utilizându-se mai bine materialul de morărie, prețul măcinării se va scădea, prin urmare și prețul pâinei.

2. Exportându-se făină, va intra în țară o sumă de bani mai mare de cât ar intra exportându-se un articol mai ieftin, grulul.

3. Agricultorul vinzându-și grulul la morarul din țară va obține un preț mai remunerator de cât dacă l'ar vinde speculamentului pentru export.

4. Agricultura va mai câștiga prin mare cantitate de materii azotoase (tărâțe) ce i se vor pune la dispozițiune pentru îngrășatul vitelor și respectiv pentru fertilizarea pământurilor. Tărâța fiind foarte voluminoasă este mai greu de a se exporta și mai de preferat a se vinde în țară (*).

Vom desvolta aceste puncte mai târziu.

Idealul ar fi ca toată cantitatea de 74.830 vagoane grul exportat să se macine în țară și apoi să se exporte. Pentru acest scop ar trebui să se instaleze un nou număr de mori, capabile de a măcina $74.830 - 20.206 = 54.630$ vagoane adică presupunând morile actuale utilizate intensiv 11 luni pe an, ar mai trebui să se instaleze *aproape încă atâtea mori câte avem astăzi*, căci astăzi capacitatea morilor este de 60.000 vagoane și partea grulului exportat, pe care morile actuale n'ar fi capabile de a o măcina, este de 54.630 vagoane. Pentru măcinarea acestor 54.630 vagoane pe an ar trebui să se imobilizeze în mori un nou capital de 23 milioane lei, dacă s'ar instala mori mici, ca majoritatea morilor noastre. Dacă însă s'ar instala mori, de la 5—6 vagoane în sus—lucru mai de preferat—atunci s'ar putea măcina aceeași cantitate cu un capital angajat mai mic, adică de circa 17 milioane. În fine, dacă s'ar instala mori de o capacitate de la 10 vagoane în sus—lucru și mai de preferat—atunci s'ar putea măcina tot aceeași cantitate cu un capital angajat și mai mic, adică de 12 milioane franci. Capital rulant strict necesar, ar trece peste 18 milioane lei.

(*) Pentru exportul țării din Indii s'a încercat, fără vre-un rezultat practic, comprimarea ei și fabricarea în forme de turtă spre a ocupa puțin loc în vapor și a se dispensa de saci.

Această din urmă ipotesă ar presupune instalarea a 16 mori de mărimea celei din Brăila, a a d-lor frați Galatziatos, ce cotește $\frac{3}{4}$ de milion de franci. Aceste 16 noi mori împreună cu cele 98 mori existente ar fi capabile de a măcina tot grâul ce-l produce România pe an.

Din acest interesant calcul se poate judeca cât este de avantajos pentru o țară de a încuraja instalarea de mori mari, bine situate, și puține la număr, cari pentru a lucra aceeași cantitate de grâne cer nu numai un capital pe jumătate dar și spese de administrațiune mai mici, lucrători mai puțini combustibil, materiale etc. în mai mici cantități pentru un același travaliu efectuat. Natural, că nu ar fi logic să se instaleze prea multe mori, căci în anii când recolta grâului ar fi rea, capitalul angajat în acele mori ar rămâne neproductiv, după cum s'a întâmplat în Budapesta, unde morile au trebuit să se indiceze pentru a micșora producțiunea. Statele-Unite din America, po-

sedă asemenea mori capabile de a măcina tot grâul recoltat acolo. Credem însă că instalarea a 10—12 mori de câte 10 vagoane fie-care ar aduce cel mai mare profit țării, lucru pe care 'l vom proba și cu cifre, când vom vorbi și despre balanța comerțului României.

Cea mai mare moară din lume este moara cu aburi a societății «Pillsburg et Hashburn Co. Limited» din America de Nord.—Această societate posedă mai multe mori și cea mai mare este moara (A) care poate produce pe zi:

7.200 Barells = 1.411.200 Wengl = 635 040 kgr. = $63\frac{1}{2}$ vag. Tote morile împreună, ale acestei societăți americane produc pe zi 17.500 Barells = 1.543.500 kgr. = $154\frac{1}{2}$ vag. sau pe 332 de zile pot măcina 51.200 vagoane.

Așa dar o asemenea societate dacă ar exista în România tot grâul recoltat la noi s'ar exporta sub formă de făină, presupunându-se că și morile existente ar lucra intensiv 11 luni pe an.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNII PUBLICE

PUBLICAȚIUNE

Se aduce la cunoștința doritorilor, că în ziua de 8 August a. c., ora 11 a. m., se va ține o nouă licitație, la prefectura jud. Botoșani, pentru aprovizionarea școlii secundare din orașul Botoșani cu lemne de foc, necesare în iarna 1896/98.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 1669, inserată în «Monitorul Oficial No. 12 din 13 Aprilie 1897.

Se aduce la cunoștința doritorilor că în ziua de 18 August a. c., ora 11 a. m., se va ține licitație publică orală în pretoriul acestui Minister din strada Diaconiselor, pentru dărâmarea dependențelor din curte de la imobilul din calea Dorobanți No. 105 din Capitală.

Dărâmarea, nivelarea și curățirea terenului va privi pe concurentul asupra căruia se va adjudeca licitația și care va trebui să depună o garanție de 10% din prețul oferit cum și jumătate din acest preț, iar la semnarea contractului va achita restul prețului oferit. Garanția se va libera după terminarea definitivă a dărâmării și după îndeplinirea tuturor obligațiilor din contract.

Termenul în care trebuie efectuată dărâmarea tras-

portarea materialelor, curățirea și nivelarea terenului va fi cel mult de 15 zile de la data contractului.

Se aduce la cunoștința generală că în ziua de Marți 31 August stil nou a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române (Gara de Nord) pentru aprovizionarea furniturii a 100,000 traverse de stejar pentru cale normală secundară predabile la una din gările rețelă Căilor Ferate Române după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se preda în modul următor: jumătate din întreaga furnitură cel mai târziu până la 15 Decembrie stil nou a. c., iar jumătate în cantități lunare egale începând din Ianuarie și până la finele lunii Aprilie stil nou 1898.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare:

- a) Cantitatea oferită.
- b) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar.
- c) Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritorii de a concura această licitațiune, vor adresa ofertele D-lor, Direcțiunii Generale a Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord), București, cu inscripția următoare pe plic:

•Ofertă pentru traverse. Licităția din 31 August stil nou 1897.

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dânsa și chitanța Casieriei Centrale a Căilor Ferate Române care să constate depunerea cauțiunei provisorie de 5% din valoarea ofertei. Depunerea cauțiunei la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Oferta va fi timbrată, semnată și se va trimite în plic închis numai până în ziua de 31 August stil nou a. c., ora 11 a. m., când se va deschide. Direcțiunea Generală și rezervă dreptul de a fracționa totalitatea furniturii, acordând-o pe loturi separate, după prețurile oferite. Direcțiunea Generală va adăoga la prețul oferit costul transportului traverselor până la locul de întrebuințare și va proba ofertele ce ar fi ast-fel mai avantajoase.

Pentru ori-ce informațiuni a se adresa în toate Țările de lucru la serviciul de economat (Gara de Nord) biuroul de aprovizionări și vânzări unde se va lua cunoștință și cere caetul de sarcini și formularul de ofertă.

Se aduce la cunoștința generală că în ziua de Sâmbătă 4 Septembrie, stil nou a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române (Gara de Nord) pentru aprovizionarea a 12,000 bucăți traverse de stejar pentru cale îngustă de 1^m00 predabile la una din gările rețelei Căilor Ferate Române după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se preda în modul următor: jumătate din întreaga furnitură cel mai târziu până la 15 Decembrie stil nou a. c., iar jumătate în cantități lunare egale începând din Ianuarie și până la finele lunii Aprilie stil nou 1898.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare :

- a) Cantitatea oferită.
- b) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar.
- c) Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritori de a concura la această licitațiune, vor adresa ofertele D-lor Direcțiunei Generale a Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord), București, cu inscripțiunea următoare pe plic :

•Ofertă pentru traverse. Licităția din 4 Septembrie stil nou 1897.

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dânsa și chitanța Casieriei Centrale a Căilor Ferate Române care să constate depunerea cauțiunei provisorie de 5% din valoarea ofertei. Depunerea cauțiunei la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Oferta va fi timbrată, semnată și se va trimite în plic închis numai până în ziua de 4 Septembrie stil nou a. c., ora 11 a. m., când se va deschide. Direcțiunea Generală și rezervă dreptul de a fracționa totalitatea furniturii, acordând-o pe loturi separate, după prețurile ofe-

rite. Direcțiunea Generală va adăoga la prețul oferit costul transportului traverselor până la locul de întrebuințare și va aproba ofertele ce ar fi ast-fel mai avantajoase.

Pentru ori-ce informațiuni a se adresa în toate Țările de lucru la serviciul de economat (Gara de Nord) biuroul de aprovizionări și vânzări unde se va lua cunoștință și cere caetul de sarcini și formularul de ofertă

Se aduce la cunoștința generală că în ziua de Luni 6 Septembrie stil nou 1897, orele 11 a. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, (Gara de Nord) pentru aprovizionarea furniturii a 29000 traverse ecarisate de stejar pentru cale normală principală predabile la una din gările rețelei Căilor Ferate Române după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se prăda în termen de 3 luni în cantități lunare sau bilunare egale cu începere din luna Octombrie 1897 și până la 1 Ianuarie stil nou 1898.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare :

- a) Cantitatea oferită în fie-care stațiune.
- b) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar
- c) Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritorii de a concura la această licitațiune, vor adresa ofertele D-lor Direcțiunei Generale a Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord), București, cu inscripția următoare pe plic :

•Oferta pentru traverse. Licităția din 6 Septembrie 1897.

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dânsa și chitanța Casieriei Centrale a Căilor Ferate Române care să constate depunerea cauțiunei provisorie de 5% din valoarea ofertei, Depunerea cauțiunei la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Se aduce la cunoștința generală că în ziua de Sâmbătă 11 Septembrie st. nou 1897, orele 11 a. m. se va ține licitațiune la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române (Gara de Nord) pentru aprovizionarea furniturii a 250000 bucăți traverse de stejar pentru cale normală principală predabile la una din gările rețelei Căilor Ferate Române după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se preda în modul următor : jumătate din întreaga furnitură cel mai târziu până la 15 Decembrie st. nou a. c. iar jumătate, în cantități lunare egale începând din luna Ianuarie și până la finele lunii Aprilie st. n. 1898.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare :

- a) Cantitatea oferită în fie-care stațiune.
- b) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar
- c) Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritori de a concura la această licitațiune, vor adresa ofertele D-lor Direcțiunei Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord), București, cu inscripția următoare pe plic :

«Ofertă pentru traverse. Licităția din 11 Septembrie st. n. 1897.

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dănsa și chitanța Casieriei Centrale a Căilor Ferate Române care să constate depunerea cautiunii provisorie de 5% din valoarea ofertei. Depunerea cautiunii la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Se aduce la cunoștința generală, că în ziua de Luni 13 Septembrie st. n. a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, (Gara de Nord) pentru aprovizionarea furniturii a 6—7000 bucăți traverse de stejar pentru cale normală secundară, predabile la 1 din găurile rețelei Căilor Ferate Române după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se preda în termen de două luni cu începere din luna Octombrie a. c. în cantități lunare sau bilunare egale.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare :

- a) Cantitatea oprită în fie-care stație;
- b) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar;
- c) Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritorii de a concura la această licitațiune, vor adresa ofertele D-ilor, Direcțiunii Generale a Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord) București, cu inscripția următoare pe plic :

«Ofertă pentru traverse. Licităția din 13 Septembrie st. n. din 1897.»

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dănsa și Chitanța Casieriei Centrale a Căilor Ferate Române care să constate depunerea cautiunii provisorie de 5% din valoarea ofertei. Depunerea cautiunii la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Oferta va fi timbrată, semnată și se va trimite în plic închis numai până în ziua de 13 Septembrie st. n. 1887, ora 11 a. m. când se va deschide. Direcțiunea Generală își rezervă dreptul de a fracționa totalitatea furniturii, acordând-o pe loturi separate, după prețurile oferite. Direcțiunea Generală va adăuga la prețul oferit, costul transportului traverselor până la locul de întrebuințare, și va aproba ofertele ce ar fi ast-fel mai avantajoase.

Pentru ori-ce informațiuni a se adresa în toate zilele de lucru la serviciul de economat (Gara de Nord) biroul de aprovizionări și vîndări unde se va lua cunoștință și cere caetul de sarcini și formularul de ofertă.

La licitațiunea ținută în ziua de 16 Iulie a. c., pentru darea în întreprindere a împrejmuirii locului de la «Radu-Vodă», pe care e construit internatul teologic din București reprezentându-se nici un concurent, se aduce la cunoștință doritorilor, că se publică o nouă licitație în ziua de 12 August 1887 ora 11 a. m., care se va ține în localul acestui Minister.

Toate celelalte condițiuni sunt aceleași din publicațiunea No. 31697, înserată în Monitorul Oficial No. 74 din 4/15 Iulie 1897.

La licitațiunea ținută în ziua de 23 Iulie 1897, pentru executarea mobilierului gimnasiului din T.-Jiu, reprezentându-se de cât un singur concurent, se aduce la cunoștința doritorilor, că se va ține o altă licitație în ziua de 16 August 1897, ora 11 a. m.

Condițiunile pentru ținerea licitațiunii sunt același din publicațiunea No. 2740 înserată în Monitorul Oficial No. 57 din 14 Iunie 1897.

La licitațiunea ținută în ziua de 19 Iulie 1897 pentru executarea mobilierului necesar liceului din Ploesci ne prezentându-se de cât un singur concurent se aduce la cunoștința doritorilor că se va ține o altă licitațiune în ziua de 16 August 1897 ora 11 a. m.

Condițiunile pentru ținerea licitațiunii, sunt aceleași din publicațiunea No. 2690 înserată în Monitorul Oficial No. 54 din 11 Iunie a. c.

Se aduce la cunoștința generală, că în ziua de Marti 24 August st. n. 1897, la orele 11 a. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a C. F. R. (Gara de Nord) pentru aprovizionarea furniturii aproximativ a 1872 Metri cubi traverse speciale de stejar, predabile la una din găurile rețelei C. F. R. după alegerea concurenților.

Aceste traverse sunt a se preda în termen de cel mult pînă la finele lunii Decembrie st. n. a. c., preferindu-se și mai înainte dacă se poate.

Oferta se va întocmi cu condițiunile următoare :

- a. Cantitatea oferită ;
- b. Termenul de predare și cantitatea de predat lunar ;
- c. Stațiunea de predare și prețul unitar.

Doritorii de a concura la această licitațiune, vor adresa ofertele D-ilor Direcțiunii Generale a Căilor Ferate Române, Serviciul P. (Gara de Nord, București), cu inscripția următoare pe plic ! «Oferta pentru traverse» (licitația din 24 August st. n. 1897).

Pentru ca oferta să fie valabilă, se va anexa pe lângă dănsa și chitanța Casieriei centrale a C. F. R. care să constate depunerea cautiunii provisorie de 5% din valoarea ofertei. Depunerea cautiunii la deschiderea ofertei nu se admite. Cauțiunea definitivă va fi de 10%.

Oferta va fi timbrată, semnată și se va trimite în plic închis numai până în ziua de 24 August st. n. 1897 ora 11 a. m. când se va deschide. Direcțiunea Generală și rezervă dreptul de a fracționa totalitatea furniturii, acordând-o pe loturi separate, după prețurile oferite. Direcțiunea Generală va adăuga la prețul oferit, costul transportului traverselor până la locul de întrebuințare și va aproba ofertele ce ar fi ast-fel mai avantajoase. Pentru ori-ce informațiuni, a se adresa în toate zilele de lucru la serviciul de Economat (Gara de Nord) biroul de aprovizionări și vîndări unde se va lua cunoștință și cere caetul de sarcini și formularul de ofertă.

Se aduce la cunoștința doritorilor, că în ziua de 25 August 1897, ora 11 a. m., se va ține la prefectura jud. Prahova licitație pentru darea în întreprindere a aprovizionării școalelor secundare din Ploesci, cu lemnele de foc necesare în iarna 1897—98.

Cantitățile necesare sunt:

- | | |
|---------------------------------|------------------|
| Liceului «Petru și Pavel» | 14 m. c. |
| Externatului secundar de fete | 80 « |
| și școalei profesionale de fete | 80 « |
| adică în total | 174 m. c. lemne. |

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 1669, înserată în Monitorul Oficial No. 12 din 13 Aprilie 1897.

REGATUL ROMANIEI

Primăria Comunei Ploesci

PUBLICAȚIE

Se aduce la cunoștință amatorilor că Comuna Ploesci deschide o licitație publică cu oferte închise în ziua de cinci-spre-zece Noembrie stil vechiu anul 1897 ora 3 p. m. în sala Consiliului comunal pentru concedarea unei instalațiuni electrice pe termen de 40 de ani, servind la iluminatul public și privat cât și la transmitere de energie electrică pentru usurile casnice și industriale.

Invităm pentru acest scop pe concurenți să bine-voiască a lua cunoștință de caietul de sarcini ca și de condițiunile corespunzătoare de adjudecare relative la întreprinderea arătată, găsindu-le la dispoziția D-lor în toate zilele de lucru atât la secretariatul Primăriei Comunei Ploesci cât și la serviciul tehnic al orașului.

Ofertele vor fi însoțite de o garanție provisorie de lei 30,000 (trei-zeci de mii) în numerariu sau în efecte ale Statului român, depusă la Casieria Comunei în contra unei chitanțe.

Dupe adjudecarea provisorie a ofertei celei mai avantajoase, nu se mai pot primi nici lua în considerațiune vre-o supra-ofertă oare-care înaintată târziu cu ori-ce pretext justificativ.

Dacă sistema propusă de concurent sau alte considerante serioase ar motiva necesitatea cererii modificărei vre-uneia sau alteia din condițiunile aprobate ale caietului de sarcini sau ale condițiunilor de adjudecare, o asemenea cerere trebuie să se predea Primarului cu o oră înaintea deschiderii ofertelor și Consiliul deliberând îndată, se va pronunța despre admisibilitatea cererei sub reserva aprobărei ulterioare pe calea legală.

Primar, D. STEFANESCU

Secretar, N. H. POPESCU

TEORIA STABILITĂȚII LOCOMOTIVELOR

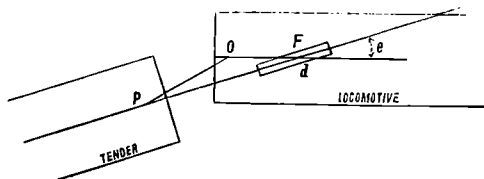
(Urmare și fine)

XVI. Studiu cinematic al atelagelor convergente.

Principala condițiune de realizat este că mișcarea relativă ce face tenderul în raport cu locomotiva, sau invers, la trecerea curbelor, să consistă într'o simplă rotațiune împrejurul punctului de intersecțiune teoretic.

Pentru a realiza, într'un mod strict, această condițiune, ar trebui ca cuplarea să consistă într'o articulare simplă așezată în punctul F. Însă această soluțiune nu e de cât excepțional realizabilă, din cauza pozițiunii ce ocupă adesea ori punctul F, în focar de exemplu.

Generalisând condițiunea precedentă, putem baza mișcarea relativă între locomotivă și tender pe o altă lege, ast-fel ca axele celor două vehicule să se taie continuu în puncte vecine de punctul teoretic.



(Fig. 21)

Suntem ast-fel conduși a alege printre un număr oare-care de legi de mișcare, și problema, care mai întâi pare nedeterminată, poate fi rezolvată prin sinteza cinematică, după metodele indicate de Reuleaux.

Unghiul θ (fig. 21), ce formează axele locomotivei și a tenderului, se ridică, în cele mai forte curbe, la 5° maximum. Să presupunem cele două vehicule așezate în pozițiunea normală (centrele osii-

lor extreme pe o aceeași circonferință având drept centru centrul curbei); axele lor se taie în punctul teoretic F. Atelagiul consistă obicinuît într'o bază OP care unesc un punct oare-care O al axei locomotivei cu un punct oare-care P al axei tenderului. Să presupunem, că pentru ca să trecem de la pozițiunea conaxială la aceea reprezentată pe fig. 21, tenderul se învârtescă împrejurul centrului O. Punctul P dă naștere atunci la o circonferință de centru O; după condițiunea pusă la începutul acestui paragraf, punctul P ar trebui să dea naștere la o circonferință cu centru F. Pentru a realiza o mișcare vecină de aceasta din urmă, n'avem de cât să silim axa tenderului să alunece pe punctul F, fix pe locomotivă. S'ar putea, de exemplu, să punem în F o culisă d, mobilă împrejurul unui ax vertical trecând prin F și, în această culisă, s'ar angagea axa tenderului, presupusă materializată.

Pentru a face din lanțul cinematic din fig. 21 un mecanism, n'avem de cât să facem fix unul din membrele sale, OF sau PF, și fie-care din aceste cazuri dă o soluțiune, de altminterlea ne-realizabilă în practică, a problemei de cuplare.

Aceste mecanisme intră în seria celor ce Reuleaux numește: mecanisme cu manivelă.

Ele prezintă variante după pozițiunea punctelor O, P și F, și după cum punctul F e presupus fix la locomotivă sau la tender.

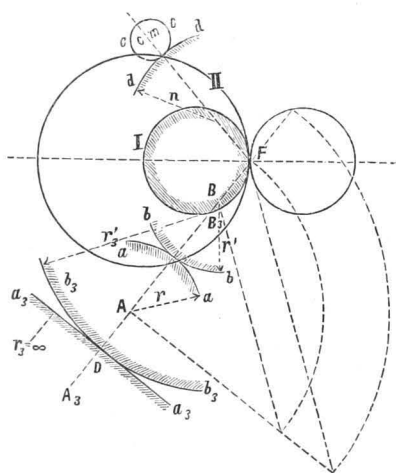
Geometria cinematică permite a determina legile mișcării mecanismelor cu manivelă.

Să considerăm mecanismul din fig. 21 în care membrul DF e presupus fix. În timpul mișcării, toate punctele lui OP descriu circonferințe cu cen-

n'avem de cât să determinăm convenabil pozițiunea punctelor A_1 și A_2 plecând de la ipoteza că raza de curbură a cardioidei născută de aceste puncte trebuie să fie egală cu OP .

Cuplare formată de bare de atelagiu și de tampoane. — Rolul îndeplinit de cele două bare de atelagiu A_1B_1 , A_2B_2 poate fi asemenea îndeplinit, și cu mai puține inconveniente practice, prin două cuple de tampoane profilate într'un mod convenabil.

Să considerăm fig. 25 și să adaptăm la tender un profil oare-care aa ; el învâluie în mișcarea determinată de răstogolirea cercului II pe cercul I un alt profil, care poate fi fixat la locomotivă.



(Fig. 25)

Să presupunem de exemplu, că profilul aa ar fi un arc de cerc având centrul său în A .

În mișcarea tenderului în raport cu locomotiva, punctul A dă naștere unui element de cardioidă al cărei centru de curbură se află în B . Arcul de cerc aa , legat cu mișcarea punctului A , învâluie o curbă bb , echidistantă de cardioidă născută de A și având prin urmare același centru de curbură B . Profilul bb poate dar, printr'o slabă amplitudine unghiulară a mișcării, să fie înlocuit printr'un arc de cerc de raza $BA - Aa$.

Dacă presupunem că punctul A al sistemului II se depărtează la infinit, centrul de curbură corespunzător, B , se află pe circonferința inflexiunilor mișcării inverse, adică pe circonferința I. Prin urmare, se poate lua pe o rază oare-care eșită din F , într'un punct oare-care D , un profil plan a_3a_3 și avem în DB_3 imediat raza de curbură a profilului corespunzător.

Dacă raza m a unui profil învâluitor e destul de mică, după cum se întâmplă în punctul C , profilul ce poate fi realizat cu ajutorul unui rulou. Acesta e, după D. Hartmann, profilul cel mai convenabil pentru că alunecarea ce se produce între celelalte profile e transformată aci într'o rostogolire.

Fig. 1 (Pl. I) reprezintă unul din tipurile de atelagiu imaginate de D. Hartmann.

Atelagele convergente, din care există un mare număr de tipuri în Germania, n'au fost aplicate în Franța de cât într'un mod foarte restrâns. Rețelele de Vest și mai cu seamă acea a Statului au pus în us sistemul de tampoane al D. Edmond Roy, care constituie un atelagiū convergent, destul de depărtat de altminterlea de condițiunile teoretice expuse mai sus.

Atelagele convergente prezintă toate, într'un grad mai mare sau mai mic, inconvenientul de a îngreua deplasările relative ale locomotivei și ale tenderului, pentru că, afară numai dacă cuplarea este strânsă, se desvoltă între tampoanele usate nisce forțe de frecare considerabile. Afară de aceasta e de observat că raza de curbură a profilelor trebuie sau să rămâe constantă sau să meargă descrescând de la punctul de contact corespunzător pozițiunei conexiale. Usura tinde, din contra, adesea ori a o face să meargă crescând; ea modifică în ori-ce cas forma acestor profile, ce e esențial a păstra constantă. Atunci deplasarea nu mai e posibilă și legătura e invariabilă.

Resultă că atelagele convergente provoacă, astfel după cum constatarea s'a făcut adesea ori pe drumurile de fer ale Statului, dese rupturi de atelagii. Nu se pot evita aceste rupturi de cât nestrângând cuplarea, în care cas nu mai are eficacitatea în virtutea căreia a fost creată și este inferioară, din toate punctele de vedere, atelagiului ordinar.

Se poate presupune că atelagiul D. Hartmann, în care tampoanele tenderului sunt nisce suluri, ceea ce înlocuesce frecarea printr'o rostogolire, și în care nimic nu împedică a da tenderului principal un arc de tracțiune, evită cea mai mare parte din inconvenientele arătate și prezintă o mobilitate suficientă, păstrându-și în același timp eficacitatea. Nu știu dacă s'a aplicat până acum acest atelagiu în Germania sau într'altă parte.

În fond, influența cuplărei convergente este

aproape identică cu cea a cuplărei ordinare, cind aceasta e bine strînsă. Și una și alta tinde a micșora deviațiunea locomotivei, atît în linie dreaptă cît și în curbă, și prin urmare a atenua în linie dreaptă mișcarea *de lacet*, în curbă *împingerea radială*.

CAP. III.

Aplicațiunea studiului mișcării de șovăire (lacet) a unei locomotive de călători cu două osii cuplate și cu două osii purtătoare, una înainte, cea laltă înapoi

XVII.—*Mașina singură*

O locomotivă poate fi considerată ca singură, cind atelagiul cu tenderul este slăbit.

Să luăm ca exemplu locomotiva a cărei siluetă și datele principale sunt indicate pe fig. 1 Pl. II). *Cutiile de unsoare* a roților d'înainte și d'îndărăt sunt presupuse însoțite de plane înclinate de 10 p. 100, permițînd o deplasare de 15 milimetri de fie-care parte.

Momentul de inerție a unei asemenea locomotive e de vr'o 90,000, unitățile fiind metrul și masa kilogramului.

Conicitatea tuturor roților e presupusă aceeași și egală cu $\frac{1}{15}$. Semi-jocul căi în linie dreaptă este de 12 milimetri.

Vom presupune că iuțeala e de patru învîrturi pe secundă, cea ce dă, roțile motoare avînd 2 metri de diametru, $V=25^m,13$ pe secundă, adică $90^{km},468$ pe oră.

Vom studia mișcarea *de lacet* în linie dreaptă.

La origina timpului, $t=0$, presupunem că $\theta=0$. Valorile lui ζ , deplasarea laterală a centrului de gravitate, și a lui $\frac{d\theta}{dt}$, iuțeala unghiulară, sunt, după cum am vădut la § VI, prima foarte vecină de semi-jocul căi. ε , și a doua foarte slabă.

Presupunem că pentru $\theta=0$, centrul de gravitate al locomotivei e la dreapta axei căi. Rotațiunea va începe a se face către stînga, căci, dacă nu s'ar face, toate forțele de frecare ale roților pe șine ar da un moment $M=\Sigma fPe$, tinzînd a face să se învîrtească către stînga și avînd o valoare ridicată, 3382 în exemplul nostru; acest

moment poate fi inferior momentului N al forțelor ce lucrează asupra *longeronilor* (fig. s, Pl. I), cind acesta e de semn contrar și vecin de maximum seu; însă aceasta n'are loc de cît un timp foarte scurt. Mișcarea se va efectua dar îndată ce vom avea în valoare absolută: $M>N$, cind N e de semn contrar cu M .

La început, rotațiunea poate fi contrariată de contactul cu șina a *buzei* roților d'îndărăt. În adevăr, dacă, pentru $\theta=0$, avem: $\zeta=\varepsilon$, toate *buzele* roților din dreapta sunt în contact cu șina, afară numai, cea ce se întîmplă adesea-ori, să nu fie uzate inegal și așa că atunci jocul căi să difere puțin de la o osie la alta. În mișcarea de rotațiune de la dreapta la stînga, *buzele* roților așezate îndărăt de centrul de gravitate tind a se depărta de axa căi, însă sunt împedicate prin contactul lor cu șina, dacă acest contact există pentru $\theta=0$. Trebuie atunci, pentru ca rotațiunea să fie posibilă, ca cadrul să poată să se deplaseze în raport cu cele două osii d'îndărăt. Osia purtătoare d'îndărăt fiind însoțită de plane înclinate, cadrul poate să se deplaseze surmontînd rezistența ce determină. Cît despre osia cuplată, e rar să nu aibă un joc oare-care, de $\frac{1}{2}$ la 1 milimetru, prin urmare, cadrul 'și poate începe rotațiunea. Chiar cind această osie cuplată n'ar avea absolut nici un joc, rotațiunea ar fi încă posibilă, căci fața verticală a șinelor, în contact cu *buzele*, nu este riguros un plan echidistant de axa căi; *la joantele* șinelor, de exemplu, sunt totdeauna inegalități apreciable.

E suficient de altmîntrelea, d'un joc foarte mic pentru ca rotațiunea să ia naștere și să continue a se desvolta. Acest joc foarte mic permite, într'adevăr, o deviațiune θ_0 asemenea foarte mică, după care distanța ζ_3 *buza* roței cuplate la axa căi nu mai poate crește și rămîne constantă. Avem dar: $\zeta_3=\zeta+l_3\theta$, relațiunea care arată că θ nu mai poate crește de cît dacă ζ descresce. Inșă, ζ descresce în adevăr în virtutea iuțelei laterale $V\theta$ care duce centrul de gravitate către interiorul căi; deci θ poate crește satisfăcînd relațiunea:

$$\frac{d^2\zeta}{dt^2} + l_3 \frac{d\theta}{dt} = 0,$$

cea ce dă legea mișcării:

$$(1) \quad \theta = \theta_0 e^{-\frac{V}{l_3} t};$$

θ_0 fiind foarte mic, θ și $\frac{d\theta}{dt}$ crește mai întîi foarte

încet, cea ce face că locomotiva parcurge un drum oare-care rămânând lipită de șina din dreapta.

Contactul *buzei* roții cuplate cu șina produce o reacțiune dînd un moment opus rotațiunei, care are de efect de a constrînge mișcarea să satisfacă la relațiunea exponențială (1). Această relațiune rămîne aplicabilă cit timp iuțea $\frac{d\theta}{dt}$ dedusă din (1) este inferioară iuțelei ce ar resulta din jocul liber al forțelor producînd momentele M și N . Indată ce e superioară, iuțea $\frac{d\zeta}{dt}$ a centrului de

gravitate e mai mare ca $l_3 \frac{d\theta}{dt}$, și *buza* roții cuplate se depărtează de șină.

Mișcarea ce analizăm nu se produce de obicei; e destul pentru aceasta ca osia de cuplare să aibă un joc de 1 milimetru. Afară de aceasta, construcțiunea, la care vom proceda mai departe, arată că, pentru $\theta=0$, ζ nu e de tot egal cu ε ; e o diferență de vr'o câte-va părți din a țecea de milimetru.

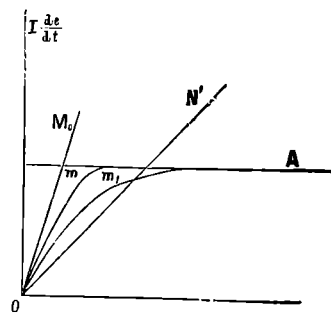
Vom admite dar pentru a simplifica că nimic nu jenează mișcarea la plecare; vom ține numai cont de existența planelor inclinate ale osiei d'îndărăt cari joacă cît timp: $\zeta + l_3 \theta > \varepsilon$.

Momentul N e represintat de curba din fig. 5, Pl. II. Dacă facem Cuadratura acestei curbe plecând de la momentul cînd N începe a fi pozitiv, obținem curba N' (fig. 3, Pl. IV) a cărei ramuri ascendentă și descendentă se pot înlocui, după cum am observat la § VI, prin două drepte. Inceputul rotațiunei poate corespunde la un punct oare-care al curbei N' ; presupunem că în punctul n'_0 sau n_0 al curbei No . Prin urmare, N rămîne pozitiv, adică favorisează mișcarea, în timp de $\frac{6}{100}$ din secundă, apoi devine negativ, etc.

De altă parte, momentele forțelor de frecare ale fie cărei osii (presupunînd presiunea roților pe puntele de sprijin inevitabilă și, prin urmare, neglijînd oscilațiunile arcurilor, în prima aproximație; presupunînd, afară de aceasta, că coeficientul de frecare sau aderența e de $\frac{1}{10}$) sunt date de abaca de la fig. 3, Pl. II. În abaca fie-care cadran corespunde la o osie.

E vorba să construim curbă iuțelei $l \frac{d\theta}{dt}$ în pri-

mul interval de timp de 0,06 în care N rămîne pozitiv și egal în mijlociu cu 1.500. Iuțea, dacă e nulă pentru $t=0$, crește repede, pentru că M și N sunt favorabile, până la oare-care valoare limită pentru care M e negativ și egal cu N în valoare, absolută. Această valoare limită e lesne de găsit căutînd pe abacă pentru o valoare de $\frac{d\theta}{dt}$ suma momentelor este egală cu -1.500. Cînd $\varepsilon_1 = \varepsilon_2 = \varepsilon_3$ $\varepsilon_4 = -\varepsilon$, găsim $M = -1.500$ pentru $l \frac{d\theta}{dt} = 140$. Avem dar o primă curbă apropiată a iuțelei, aceasta e dreapta A care are ca ordonată constantă $l \frac{d\theta}{dt} = 140$ (fig. 16). Curba exactă pleacă din origina o și merge de întîlnesce dreapta A . Pentru a avea o primă aproximațiune, putem pre-



(Fig. 26).

supune că momentul M păstrează valoarea M_0 ce are pentru $t=0$, $\frac{d\theta}{dt} = 0$. Fie oN' dreapta reprezentînd $\int N dt$. Valorile lui $\int M_0 dt$ vor fi asemenea reprezentate de o dreaptă și, prin urmare și valorile lui $\int N dt + \int M_0 dt$, printr'o dreaptă ast-fel ca OM_0 care constituie prima aproximațiune a curbei iuțelei. Cu valorile lui $l \frac{d\theta}{dt}$ deduse din oM_0 , vom construi prin puncte curba momentelor M și, făcînd cuadratura, vom obține în a doua aproximațiune curba Om_1 . Ea se află, în raport cu OM_0 , de cea laltă parte a curbei reale a iuțelilor, căci valorile lui M în a doua aproximație sunt inferioare valorile reale, fiind deduse din iuțeli superioare valorilor reale. Continuînd în același mod a calcula valorile momentelor M și a iuțelilor, se recunoaște că obținem curbe cari sunt succesiv de o parte și de alta a curbelor reale de cari se apropie cînt ce în ce mai mult; ele au prin urmare, pe acest

din urmă ca limite. Ast-fel găsim curbă Om, care vine de se unesc tangențial cu dreapta A.

Prin cuadraturi deducem valorile lui $l\theta$ și $\Delta \zeta = \int V\theta dt$.

Am presupus mai sus că, pentru $t = 0$, avem $\frac{d\theta}{dt} = 0$. În realitate nu este așa, după cum vom vedea la finele construcțiunii noastre, când origina $t=0$ corespunde la un punct al curbei N' vecin de maximum. Iuțala unghiulară începe a crește înainte de a avea: $t = 0$, din momentul când N e favorabil mișcării; când θ devine nul, această iuțală e deja vecină de valoarea limită calculată mai sus.

Vom lua dar, plecând de la $t = 0$, dreapta $\frac{d\theta}{dt} = 140$ ca curbă a iuțelei. De unde vom deduce pe $l\theta$ și ζ (fig. 2, Pl. V).

Pentru $t = 0''{,}06$, N schimbă semnul și este negativ în același timp cu M . Iuțala unghiulară nu poate de cât să scadă și va scădea până ce M însuși va schimba semnul și va dobândi o valoare pozitivă egală cu N în valoare absolută; iuțala corespunzătoare va fi iuțala limită. Luând ca valori ale lui $\varepsilon_1, \varepsilon_2, \varepsilon_3, \varepsilon_4$, acelea corespundând la $t = 0''{,}06$, găsim că pentru iuțala $\frac{d\theta}{dt} = 20$ $M = +2.500 = -N$.

Curba de recordare, pentru a trece de la iuțala $\frac{d\theta}{dt} = 140$ la iuțala $\frac{d\theta}{dt} = 20$, se construiește prin aproximațiuni succesive, după cum am văzut mai sus.

Pentru $t = 0''{,}15$, N redevine pozitiv. După valorile lui ζ și θ pentru $t = 0''{,}15$, se calculează $\varepsilon_1, \varepsilon_2, \varepsilon_3, \varepsilon_4$, și se găsește pe abace că pentru iuțala limită $\frac{d\theta}{dt} = 130$, $M = -1.500 = -N$.

Pentru $t = 0''{,}31$, N e negativ; iuțala descresce la zero.

Pentru $t = 0''{,}40$, centrul primei osii a trecut la stînga axei căi, pe când centrele celorlalte osii sunt încă la dreapta. Valorile lui ε_n sunt de altminterlea următoarele: $\varepsilon_1 = -1^{mm}, 2$, $\varepsilon_2 = -2^{mm}$, $\varepsilon_3 = -5^{mm}, 4$, $\varepsilon_4 = -8^{mm}, 2$. De la $t = 0''{,}40$ iuțala crește puțin; ea redevine nulă când centrul celei d'a doua osii străbate axa căi.

Pentru $t = 0''{,}36$, centrul ultimei osii este încă

la dreapta axei căi, N e negativ, și iuțala de rotațiune tinde a lua o valoare negativă, care e la limită: $\frac{d\theta}{dt} = -25$.

Pentru $t = 0''{,}68$, $l\theta = 31$, $\zeta = 8$ milimetrii avem: $\zeta + l\theta = 12$ milimetri = ε ,

și buza roței stîngi a primei osii vine în contact cu șina. La acest moment, deviațiunea θ a mașinei a început a descresce, însă ansamblul mașinei nu continuă se duce spre stînga, din faptul iuțelei laterale $V\theta$.

Numai, pentru ca mișcarea să se poată continua, osia d'înainte rămânând fixă în urma contactului cu șina a buzei roței stîngi, trebuie ca planul inclinat să funcționeze, cea ce introduce o rezistență noastră, al cărei moment este, după cum s'a văzut la § X.

$$(M'_1 = \frac{I}{10} + f) (P'_1 + P'_2) l + f (P_1 + P_2) e,$$

și are o valoare de $vr'0.4700$. Acest moment este dar foarte considerabil, când osia d'înainte ru e descărcată, și produce o accelerațiune repede a mișcării de rotațiune în sens invers, tinzînd a redresa axa mașinei.

În cea ce precede n'am ținut cont de variațiunea presiunilor P ale roților pe puntele de sprijin, pe șine, variațiune datorită oscilațiunilor arcurilor, și într'adevăr nu are de cât puțină influență în toată partea mișcării considerate pîna aci, mai întâi pentru că această variațiune se face repede și apoi pentru că, toate roțile intervenind în același mod în producțiunea forțelor de frecare, variațiunea sumei momentelor acestor forțe este relativ slabă, de oare-ce descărcătura unora din roți d'înainte este în contact cu șina, nu mai e tot așa, din cauza jocului planului inclinat care produce o rezistență preponderentă, afară numai, când, ținînd seamă de oscilațiunile arcurilor, presiunile cadrului asupra cutiilor de unsoare, P'_1 și P'_2 sunt inferioare valorii lor normale. Momentul M'_1 poate dar varia în limite întinse, și mișcarea de rotațiune subsecventă poate prezenta două cazuri bine distincte.

¹⁰ Presupunem că osia d'înainte n'ar fi descărcată. Momentul M' este cel puțin egal cu 4.700 și este negativ. Momentul $N = 1.500$ tinde a face să se învîrtească de la dreapta la stînga; însă, din cauza lui M'_1 , rotațiunea se face în realitate în sens invers, cu o iuțală limită ce se va obține

echilibrând diferența $N+M_1 = -3.200$ cu suma momentelor forțelor de frecare ale celorlalte roți.

Găsim ast-fel: $I \frac{d\theta}{dt} = -140$, și rotațiunea către dreapta se face foarte iute.

E de remarcat că această iuțeală are o limită care depinde de θ . În adevăr, pentru ca planul înclinat să joace, trebuie ca buza roței stîngi să nu înceteze de a rămâne în contactul șinei, adică că trebuie să avem:

$$\zeta + l_1 \theta \geq \varepsilon.$$

Condițiunea $\zeta + l_1 \theta = \varepsilon$, sau

$$\frac{d\zeta}{dt} + l_1 \frac{d\theta}{dt} = V + l_1 \frac{d\theta}{dt} = 0,$$

dă limita peste care nu trebuie să treacă iuțeala unghiulară negativă pentru ca contactul să subsiste. Însă, pe măsură ce θ scade, $V\theta$ asemenea, pe când $\frac{d\theta}{dt}$ rămâne aproape constant. Vine dar un moment în care iuțeala unghiulară, mai întâi inferioară (în valoare absolută) lui $\frac{V\theta}{l_1}$, îi devine egală, și din acest moment planul înclinat încetează de a funcționa.

De altă parte, dacă n'ar exercita nici o reacțiune, iuțeala $\frac{d\theta}{dt}$ s'ar pune să descrească și ar redeveni inferioară lui $\frac{V\theta}{l_1}$. Resultă că, din momentul

când condițiunea: $V\theta + l_1 \frac{d\theta}{dt} = 0$, e realizată, nu e într'adevăr, nici o deplasare a planului înclinat, însă cu toate acestea se exercită o reacțiune, inferioară aceleia ce ar fi capabilă de a produce această deplasare, datorită presiunii buzei pe șină și avînd de efect de a menține condițiunea de mai sus, care devine atunci legea mișcării.

De unde deducem:

$$\theta = \theta_0 e^{-\frac{V}{e_1} t}.$$

Această condițiune subsistă cât timp iuțeala unghiulară, calculată ținînd cont numai de momentele M și N , e inferioară acelea ce se deduce din ecuațiunea exponențială. Această primă iuțeală rămâne de obicei inferioară celei d'a doua cât timp N este contrariu, îi devine însă superioară îndată ce N este favorabil rotațiunei. Atunci contactul buzei cu șina încetează, și mișcarea mașinei e liberă. Resultă că, când ajungem la $\theta = 0$, iu-

țeala de rotațiune e, după cum am admis la început, aproape egală cu iuțeala limită pentru care avem $M = N$.

În acest cas, nu e contact cu șina a buzei roței celei d'a doua osii; ciocnirea mașinei pe șină nu depinde de cât de greutatea proprie a primei osii, adică e negligeabilă, și acțiunea statică exercitată de buza roței primei osii pe șină e egală cu reacțiunea planului înclinat, al cărei maximum e:

$$\left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2).$$

Greutatea $P'_1 + P'_2$ e egală,

când arcurile au săgeata lor normală, cu vr'o 10.000 kilograme, admițînd: $f = \frac{1}{20}$, avem:

$$\left(\frac{1}{10} + f\right) (P'_1 + P'_2) = 1.500 \text{ kilograme.}$$

Chiar presupunînd că în momentul precis când se exercită reacțiunea maximă pe șină, presiunea $P'_1 + P'_2$ asupra cutiilor de unsoare ar fi îndoită, se vede că reacțiunea laterală a buzei pe șină nu trece peste 3.000 kilograme. Această acțiune nu e prea considerabilă, și se poate admite că, în cazul care ne ocupă, locomotiva în mișcarea sa de lacet nu exercită asupra căii nici o reacțiune într'adevăr vătămătoare.

2^o Însă nu e în tot-d'a-una așa. Presupunem, într'adevăr, că în momentul contactului buzei primei roți din stînga cu șina, osia d'inainte ar fi descărcată în așa fel ca momentul resistent al planului înclinat să fie 2.500, în loc de 4.700, ceea ce corespunde aproape la o descărcătură de jumătate, perfect admisibilă, după cum am demonstrat în studiul oscilațiunilor arcurilor.

Se găsește atunci că iuțeala de rotațiune în sens invers e numai $I \frac{d\theta}{dt} = 50$ (ținînd cont de supraincărcătura osiilor d'îndărăt corespunzînd la descărcătura celor d'inainte). Construind pe $I\theta$ și ξ (partea ab a curbei $I\theta$ din Fig. 2, Pl. I) vedem că buza roței din stînga a celei d'a doua osii vine în contact cu șina, adică că avem: $\xi + l_2 \theta = \varepsilon$, pentru $t = 0''765$, $I\theta = 28$.

Așa dar, e suficient ca osia d'inainte să fie descărcată în timp de $\frac{8}{100}$ din secundă, sau, pentru a vorbi mai esact, e suficient ca descărcătura mijlocie în această durată de timp să aibă o valoare suficientă, pentru ca buza roței celei d'a

două osii să vie în contact cu şina. Acest fapt, care depinde de concordanţa eventuală a oscilaţiunilor arcurilor cu oscilaţiunile şovăirei maşinei, trebuie să se producă neapărat la oare-cari momente şi să se reproducă chiar periodic. Ca să ne asigurăm, n'avem de cât să comparăm curbele reprezentând cele două feluri de oscilaţiuni; se poate chiar găsi ast-fel intervalul, relativ destul de mare, care separă două ciocniri consecutive a celei d'a două osii pe cale.

Această d'a două osie, care e osia motoare principală, este absolut solidară a cadrului. Prin urmare, în momentul contactului buzei uneia din roţile sale cu şina, toată maşina se află oprită şi iuţeaua V_0 e anulată.

Impulsiunea percusiunii primită de şină are drept măsură cantitatea de mişcare pierdută şi e, prin urmare, egală cu $\frac{\pi}{g} V_0$, π fiind greutatea totală a maşinei din care s'a scos greutatea proprie a osiei d'inainte.

Pentru $l_0 = 98$, iuţeaua $V_0 = 0^m,03513$, sau aproximativ 3 centimetri şi jumătate pe secundă, V fiind egal cu $25^m,13$, sau ceva mai mult de 90 kilometri pe oră:

$$\frac{\pi}{g} V_0 = 4.387 \times 0,03513 = 154,115.$$

Să căutăm, ca termen de comparaţiune, care ar trebui să fie înălţimea de cădere a unui berbec de 300 kilograme, pentru ca să producă o ciocnire analogă. Vom avea pentru iuţeaua de cădere, V_1 :

$$\frac{300}{g} V_1 = 154,115,$$

de unde:

$$v_1 = 5^m,02.$$

Aplicând relaţiunea: $h = \frac{v_1^2}{2g}$, deducem: $h = 1^m,30$

Ast-fel ciocnirea laterală a maşinei pe şină este aceiaşi ca aceea a unui berbec de 300 kilograme căzând de la înălţimea de $1^m,30$.

Această ciocnire, considerabilă, poate foarte bine să desorganizeze calea, mai cu seamă în părţile sale slabe.

Afară de aceasta, în tot timpul duratei contactului, buza exercită pe şină o împingere laterală, pe care am studiat-o la § IX pentru o maşină cu cadru rigid total. Am văzut că această împingere X e dată de expresiunea:

$$X = F - \frac{\pi}{g} l_2 \frac{d^2 \theta}{dt^2},$$

pe când avem:

$$l_2 \frac{d^2 \theta}{dt^2} = N + M + l_1 F.$$

Aci valoarea F e resultanta forţelor de frecare a celor trei osii d'indărăt, care la limită se poate presupune îndreptată după aceste osii, şi a reacţiunii planelor înclinate d'inainte, care e îndreptată în sens invers de forţele de frecare.

Ținând cont de descărcarea de jumătate pe osia d'inainte şi de supraincercărea corespunătoare pe osiile d'indărăt, avem:

1° Pentru un coeficient de aderenţă, $f = \frac{1}{10}$.

$$F = 3.800 - 750 = 3.050,$$

$$l_2 F = 0,64 \times 3.050 = 1.952.$$

2° Pentru $f = \frac{1}{5}$:

$$F + 7.600 - 750 = 6.850,$$

$$l_2 F = 0,64 \times 6.850 = 3.904.$$

Suma M a momentelor forţelor în raport cu cen-

trul de gravitate este, pentru un coeficient $f = \frac{1}{10}$,

$$M = 6.311. \text{ De unde: } M + l_2 f = 8.263.$$

Dând lui N cea mai mare valoare ce poate avea, adică 4.800, şi presupunând că N tinde a aplica buza contra şinei, avem:

$$\frac{\pi}{g} l_2 \frac{d^2 \theta}{dt^2} = \frac{1}{l_2} \left(1 - \frac{1}{l_2} \right) (N + M + l_1 F)$$

$$\frac{1}{0,64} (1 - 0,91) (8.263 - 4.800) = 487.$$

Pentru un coeficient de aderenţă de $\frac{1}{10}$, avem dar:

$$X = 3.050 - 487 = 2.563 \text{ kilograme.}$$

Găsim de asemenea, pentru un coeficient de aderenţă de $\frac{1}{5}$:

$$X = 6.850 - 1.381 = 5.470 \text{ kilograme.}$$

Împingerea laterală a maşinei pe şină dobîndesce deci, în unele casuri, valori vecine de 6.000 kilograme.

Să reluăm acum analiza mişcărei.

Din momentul când buza roţei osiei motoare e în contact cu şina, rotaţiunea se face în realitate împrejurul centrului acestei osii, iar nu mai împrejurul centrului de gravitate.

Ecuatiunea mişcărei este:

$$l_2 \frac{d^2 \theta}{dt^2} = N + M + l_1 F,$$

și rămâne aplicabilă cât timp avem: $V\theta > l_2 \frac{d\theta}{dt}$.

Valoarea $M + l_2 F$ rămâne vecina de maximum sau până către finele intervalului în care această condițiune e realizată, pentru că valoarea $V\theta$ e la început mult mai mare ca $l_2 \frac{d\theta}{dt}$.

Să punem dar, conform cu calculul făcut puțin mai sus, $M + l_2 F = 8.263$. $N = 1.500$ și se opune mișcării de la $t = 0'',765$ până la $t = 0'',81$. Construim dar ușor curba iuțelei în acest interval de timp. Această iuțală crește foarte repede. Pentru $t = 0'',83$, avem: $I \frac{d\theta}{dt} = 440$, $l_2 \frac{d\theta}{dt} = 0,01508$,

$l\theta = 12$, $V = 0,015$. Condițiunea $V\theta = l_2 \frac{d\theta}{dt}$ se află dar realizată, și contactul celei d'a doua osii cu șina încetează. Din acel timp, nu mai trebuie să ținem cont de cât de reacțiunea planului înclinat d'inainte pentru a studia mișcarea mașinei. Iuțala descresce repede, pentru că toate forțele de frecare dau momente opuse și vecine de maximum lor. N e de altmintrelea favorabil; iuțala va descresce deci până la valoarea limită, 180 aproximativ, pentru care momentele N și M și fac echilibru. Prin urmare, când θ devine nul, pentru $t = 0'',87$, iuțala e vecină de această valoare limită, și verificăm ast-fel că valoarea inițială a iuțelei, pe care am admis-o la început, este, în toate cazurile exactă.

Deplasarea centrului de gravitate este, pentru $t = 0'',83$, dată de relațiunea: $\xi + l_2 \theta = \varepsilon$; de unde $\xi = 11^{mm},62$. În momentul când mașina e redreșată, pentru $t = 0'',87$, avem: $\xi = 11^{mm},87$.

Lipsește dar numai $\frac{13}{100}$ din milimetru pentru ca buzele tuturor roților să fie lipite de șină.

Pasul semi-oscilațiunei mișcării de lacet este vecine de $\frac{9}{10}$ din secundă. Însă, după cum am spus la începutul acestui paragraf, acest pas poate fi mult mai lungit în unele cazuri, mai cu seamă dacă osia cuplată n'are joc.

XVIII. *Influența tenderului asupra mișcării de șovăire (lacet).*

Vom relua studiul de mai sus ținând cont de

acțiunea tenderului, care, după cum s'a spus la § XIV, n'are în linie dreaptă o importanță reală de cât în urma frecării tamponelor.

Să considerăm un tender a cărui siluetă și datele principale sunt indicate pe Fig. 4, Pl. II. Momentul de inerție în raport cu axul trecând prin centrul de gravitate al tenderului e de vr^2 7.000.

Să presupunem că presiunea $Q_0 + Q_1$ a unui tampon pe cel-l'alt ar fi de 2.840 kilograme, ceea ce produce o reacțiune a tenderului pe locomotivă, și invers, de 5.680 kilograme. Admițând că coeficientul de frecare al tamponelor unuia asupra altuia ar fi de $\frac{1}{5}$, forța de frecare ce trebuie să învingă pentru ca să producă o deplasare relativă a tamponelor este de 1.136 kilograme, și această forță de frecare dă, în raport cu axul vertical trecând prin centrul de gravitate al locomotivei, un moment egal cu 4.540. Acest moment e dar foarte ridicat și capabil de a împiedica ori-ce deplasare relativă între locomotivă și tender.

Când aceste două vehicule ocupă pozițiuni unghiulare θ și θ' , pentru că forța de frecare a tamponelor, egală cu 1.136 kilograme și, prin urmare, inferioară lui $t\pi'$ (π' greutatea tenderului), e incapabilă de a împiedica această mișcare laterală. Ne găsim ast-fel în cazul care a fost expus la finele § XIV.

Vom lua tot-d'a-una ca origină a timpului momentul în care axa locomotivei e paralelă cu calea $\theta = 0$. Presupunem că, la acest moment, ξ e foarte vecin de semi-jocul căi ε .

Nu se poate cunoaște a priori situațiunea ce ocupă tenderul pentru $t = 0$, însă e de bănuat că unghiul θ' nu e nul. În adevăr, locomotiva antrenează tenderul în mișcarea sa și ajunge cea d'întâi în contact cu șina. Impingerea șinei care nasce din acest contact redresează repede axa mașinei, pe când pe tender nu se întâmplă așa ceva. Unghiul θ trebuie să fie atunci mult mai mic ca θ' și, când $\theta = 0$, θ' posedă încă o valoare oare-care. Această ipotesă va fi, de altmintrelea, verificată prin construcție.

Fie ε , cantitatea cu care s'a depărtat un tampon al locomotivei de pozițiunea normală, pentru care axa locomotivei și a căi coincid.

Vom lua ca valori inițiale: $\theta = 0$, $\dot{\theta} = 11^{\text{mm}}, 9$
 $10'$, $\dot{\theta}' = 8^{\text{mm}}, 8$.

Locomotiva e pe dreapta axei căi. Ea își începe dar mișcarea de rotațiune de la dreapta spre stânga, și legea acestei mișcări, precum și aceea a tenderului, e dată de ecuațiunile (1), (2) și (3) de la § XIV.

E de observat că, chiar de la începutul său, rotațiunea locomotivei e contrariată de contactul cu șina a *buzei* roței drepte a osiei cuplate. Presupunem că această osie n'are nici un joc în raport cu cadrul. Avem, pentru $t=0$, $\epsilon - \zeta = 0^{\text{mm}}, 1$. În momentul când osia cuplată va fi oprită de șină, vom avea: $\zeta + l_3 \theta_0 = \epsilon$; de unde $\theta_0 = \frac{\epsilon - \zeta}{l_3}$. Se va produce apoi o împingere a șinei pe osia cuplată, ast-fel că mișcarea locomotivei se va supune legii exponențiale cunoscute:

$$\theta = \theta_0 l \frac{Vt}{l_3}$$

până ce accelerațiunea care se deduce din această ecuațiune, $\frac{d^2\theta}{dt^2} = \frac{V^2}{l_3^2} \theta$, devine egală cu accelerațiunea $\frac{d^2\theta}{dt^2} = \frac{1}{I} (N+M+IF)$, datorită forțelor aplicate. Această exponențială este aplicabilă în timpul unei durate cu atât mai mare cu cât θ e mai mic.

Mișcarea locomotivei fiind cunoscută, cea a tenderului se va deduce prin ecuațiunea:

$$V\theta' + l' \frac{d\theta'}{dt} = -V\theta + l \frac{d\theta}{dt},$$

în care membrul al doilea e cunoscut și egal, în virtutea relațiunei exponențiale, cu:

$$(1-l_3) \frac{d\theta}{dt} = \frac{l-l_3}{l_3} V\theta.$$

Integrarea acestei diferențiale este:

$$\theta' = e - \frac{V}{l'} t \left[\theta_0 + \int_0^t \frac{l-l_3}{l_3} V\theta \frac{1}{l'} dt \right].$$

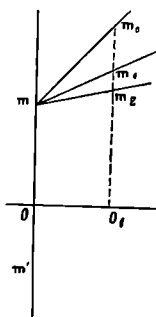
Se poate dar construi θ și θ' , precum și iuțelile unghiulare și accelerațiunile.

Pentru ca să găsim la ce moment exponențiala încetează de a fi aplicabilă, trebuie să procedăm prin încercări. Se calculează pentru aceasta, accelerațiunea tenderului și se deduce prin egalitatea:

$\frac{d^2\theta'}{dt^2} = M' + l'F$, valoarea lui $l'F$, momentul reacțiunei tampoanelor în raport cu centrul de gravitate al tenderului; se substitue apoi valoarea lui

F în expresiunea $N+M+lF$, care se compară cu $\frac{V^2}{l_3^2} l\theta$.

În exemplul nostru, egalitatea se produce pentru $t=0', 055$. Avem atunci, după cum e lesne de verificat:



(Fig. 27)

$$l \frac{d^2\theta}{dt^2} = 950,$$

$$M+M'+lF = 3000 - 2050 = 950.$$

Din acest moment accelerațiunea datorită forțelor aplicate e mai mică de cât aceea ce ar resulta din legea exponențială, nu mai e împingere a șinei pe osia acuplată, și mișcarea mașinei e liberă.

Pentru a continua studiul rotațiunei, vom aplica metoda următoare: Fie (fig. 27):

$$O_m = l \frac{d\theta}{dt}, \quad O'_m = l' \frac{d\theta'}{dt},$$

valori proporționale cu iuțelile unghiulare la un moment oare-care. Luăm pentru tender cantitatea $\frac{d\theta'}{dt}$, produsul iuțelei unghiulare prin momentul de inerție al locomotivei, pentru a simplifica calculele și a putea compara mai lesne iuțelile unghiulare a locomotivei și a tenderului.

Sensul variațiunei iuțelei, $\frac{d\theta}{dt}$, este tot-deauna determinat, la un moment oare-care, după valorile lui N și M , deși nu se cunoaște termenul lF care intră în diferențială:

$$l \frac{d^2\theta}{dt^2} = N+M+lF.$$

Intr'adevăr, dacă acest termen lF n'ar exista în diferențială, iuțea ar cresce după cum arată linia mm_0 , de exemplu. Acțiunea tenderului, care se traduce prin termenul lF , are de efect de a contraria mișcarea locomotivei, însă fără ca să i

schimbe sensul, ast-fel că $\frac{d\theta}{dt}$ cresce după cum indică curba mm_1 , de altminterlea necunoscută. Considerând un interval destul de mic, vom putea face o primă ipotesă acceptabilă, anume că mm_1 e o linie dreaptă. Vom trage dar, într'un mod arbitrar, plecând din punctul m și de desubtul lui mm_0 , o dreaptă mm_1 , pe care vom presupune-o că reprezintă iuțea $\frac{d\theta}{dt}$. Raportul:

$$\frac{O_1 m_1 - O m_1}{OO_1} = \frac{\Delta l}{\Delta t} \frac{d\theta}{dt}$$

ne va da accelerațiunea mijlocie $l \frac{d^2\theta}{dt^2}$ și, prin urmare, pe F , pentru că N și M sunt cunoscute.

Vom calcula apoi iuțeala unghiulară a tenderului, care corespunde la $l \frac{d\theta}{dt} = O_1 m_1$, aplicând relațiunea de condițiune:

$$V\theta' + l' \frac{d\theta'}{dt} = V\theta - l \frac{d\theta}{dt},$$

în care momentul d'al doilea e cunoscut. Se poate,

prin urmare, găsi $\frac{d\theta'}{dt}$ și θ' , sau servindune de integrale acestei diferențiale, sau, cea ce e mai simplu și mai repede în practică, prin aproximațiuni succesive, valoarea lui θ' pentru $t = OO_1$ ne diferând mult de valoarea inițială.

Obținem dar iuțeala unghiulară a tenderului și, prin urmare, accelerațiunea, de unde deducem prin aplicațiunea egalității:

$$l' \frac{d^2\theta'}{dt^2} = M' + lF,$$

o a doua valoare a lui F .

Curba mm_1 va fi adevărata curbă de iuțeală $l \frac{d\theta}{dt}$, dacă valorile lui F obținute prin cele două proceduri ce am arătat sunt egale.

Nu ajungem de obicei la acest rezultat de cât printr'o serie de aproximațiuni la care procedăm după cum urmează. După ce am luat ca punct de plecare o linie arbitrară mm_1 se calculează după cum s'a spus accelerațiunea tenderului și valoarea lui F care se deduce; ducem această valoare a lui F în diferențiala de ordinul al doilea exprimând mișcarea locomotivei, și găsim ast-fel o a doua linie mm_2 , represintănd iuțeala $l \frac{d\theta}{dt}$ într'un mod mai apropiat ca mm_1 .

E lesne de a se asigura că această aproximațiune e riguroasă.

Aplicând'o la exemplul nostru, construim părțile bc și $b'c'$ ale curbelor l^0 și $l^{0'}$ (fig. 1, Pl. II. Se recunoasce că, pentru $t = o'$, 12, avem $\zeta' + l^{0'} = \pm$ și că, prin urmare buza roței drepte d'inainte a tenderului vine în contact cu șina.

E de observat că, chiar când osia d'inainte a tenderului ar avea un joc, a osiilor în cusineți, în

raport cu cadrul, acest joc este epuizat pe dreapta, în pozițiunea de acum a tenderului, pentru că, din momentul ce centrul osiei d'inainte a străbătut axa căi mergând de la stânga la dreapta, cadrul a profitat de jocul osiilor, rezistența de invins fiind pentru aceasta mai mică de cât pentru a deplasa osia. Ast-fel, când se produce contactul cu șina, osia d'inainte a tenderului poate fi considerată ca solidară a cadrului.

Există dar o ciocnire importantă a tenderului pe șină și o reacțiune laterală a buzei pe șină, în urma căreia redresarea tenderului se află accelerată.

Reacțiunea tampoanelor și atinge atunci valoarea maximă, și iuțeala unghiulară a locomotivei se află anulată până să avem $\theta' = 0$. În timpul acestei perioade se obțin fracțiunile cd și $c'd'$ ale curbelor l^0 și $l^{0'}$.

Apoi tenderul se înclină, ca și locomotiva, de la dreapta la stânga, și mișcarea se studiază după cum s'a explicat ceva mai sus Fig. 1, Pl. II, dă curbele unghiurilor, a iuțelilor unghiulare și abaterilor centrului de gravitate al locomotivei și al tenderului.

Se recunoasce că, pentru $t = 1'', 30$, avem: $\theta = 0$ la stânga, $\xi = 9$ milimetri cu $\xi' = 6^{mm}, 9$, $l^{0'} = 14$ pentru. Prin urmare, locomotiva se redresează, și mișcarea e resturnată înainte ca buza roței stângă d'inainte să vie în contact cu șina. Nu e prin urmare nici ciocnire, nici reacțiune pe cale.

S'ar putea crede că acest rezultat ține de valorile inițiale admise la început și pe cari le găsim că sunt false. Inșă nu e așa, căci, dacă continuăm construcțiunea prin studiul mișcărei inverse de la stânga la dreapta, regăsim pentru $t = 2'', 60$:

$$\theta = 0, \xi = 10 \text{ milimetri, } l^{0'} = 10, \xi' = 7^{mm}, 5.$$

Semi-perioada de oscilațiune e de vr'o 1 secundă și $\frac{30}{100}$.

Acțiunea tenderului are dar de efect de a face mișcarea de lacet a mașinei inofensivă în raport cu calea.

E însă de observat că această conclusiune favorabilă e subordonată la un număr oare-care de ipoteze pe cari le vom reaminti și discuta.

l^0 Am admis că strângerea tampoanelor rămâne invariabilă, și n'am ținut ast-fel cont de elasticitatea atelagiului. În realitate, efortul motor al

mașinei transmis barei de atelagiu prin intermediul arcului de tracțiune variază, la fie-care învârtitură de roată, în limite destul de întinse (se studiază după cum s'a spus la § II), ast-fel că arcul de tracțiune poate oscila în unele cazuri, și reacțiunea tampoanelor e supusă a varia.

2^o Am admis de asemenea că greutatea tenderului rămâne constantă, pe când, din contra, pe măsură ce provizia de apă se sfârșește, această greutate se micșorează într'un mod simțitor. Tenderul de 25 tone în încărcare complectă, luat ca exemplu, conține 10 metri cubi de apă, fără a socoti 2 sau 3 tone de combustibil; greutatea sa variază dar, în realitate, de la vr'o 25 tone la 15 tone.

Afară de aceasta e evident că cu cât greutatea tenderului e mai mică, cu atât mai puțin eficace e acțiunea sa asupra șovăirii mașinei.

3^o Am admis, în fine, că coeficientul de frecare al tampoanelor unul asupra altuia e de $\frac{1}{5}$. Credem că aceasta e o limită superioară. Acest coeficient trebuie probabil să varieze în același mod cu coeficientul de frecare al roților pe șine. sau coeficient de aderență. Prin urmare poate scădea la $\frac{1}{10}$ și chiar la mai puțin cu atât mai mult cât suprafețele în contact a tampoanelor mașinei și a tenderului dobândesc mai mult sau mai puțin luciu, în urma frecării lor constante, și trebuie deci să alunece ușor una pe alta.

Acțiunea tenderului asupra mașinei se poate ast-fel afla considerabil micșorată.

Studiul ce am făcut în acest paragraf permite să ne dăm seamă de coeficientul de frecare și de strângerea tampoanelor, cari sunt necesare pentru ca efectul să fie ast-fel după cum l'am indicat. Reacțiunea F între tampoane trebuie să fie tot-d'a-una inferioară reacțiunii provenind din alunecare. Trebuie dar determinat maximum lui F.

Să considerăm de exemplu, intervalul de timp corespunzând părții ef a curbei 1⁰ (Fig. 1. Pl. II). Unghiul θ crește, N e favorabil rotațiunii, și iuțeala $I \frac{d\theta}{dt}$, după ce a crescut repede din momentul când N e favorabil, rămâne aproape constant în timpul unei durate oare-care. Resultă că se poate considera accelerațiunea ca nulă, și că avem :

$$N + M - IF = 0.$$

N și M fiind cunoscute, deducem pe F.

Cu cât forța de frecare a tampoanelor se va depărta mai mult de maximum ast-fel determinat, cu atât mai puțin tenderul va exercita vr'un efect asupra mișcării de rotațiune a mașinei.

Pentru iuțeala $I \frac{d\theta}{dt}$, considerată M, e obicinuît vecin de zero. În ori-ce cas, nu poate nici o dată să aibă o valoare pozitivă importantă. Prin urmare, maximum lui IF e egal cu maximum lui N.

În practică, e de ajuns ca momentul forței de frecare a tampoanelor să fie cel puțin egal cu media lui N. În cazul luat ca exemplu, e de ajuns dar să avem: $IF = 2.500$, de unde: $F = 625$ kilograme. Pentru un coeficient de frecare între tampoane de $\frac{1}{5}$, această valoare a lui F corespunde la o strângere de: $5 \times 625 = 3.125$ kilograme, inferioară strângerei de 5.680 kilograme ce am admis. Pentru un coeficient de frecare de $\frac{1}{10}$ care, credem, că e mult mai apropiat de realitate ca primul, valoarea limită a lui F corespunde la o strângere de 6.250 kilograme, ceva mai mare ca strângerea admisă. Ast-fel, în acest cas, acțiunea tampoanelor n'ar avea de cât o eficacitate incomplectă; mișcarea de *lacet* a mașinei ar fi intermediară între mișcările represintate de curbele din fig. 2, Pl. I și fig. 1, Pl. II.

Se poate conchide, în resumat, că strângerea tampoanelor exercită un efect salutar asupra mișcării de *lacet* a locomotivei, însă că se pot presinta ast-fel de împrejurări în cari această strângere nu mai are de cât o eficacitate restrinsă. N'am avea dreptate dar dacă am conta numai pe acest mijloc pentru a face stabile locomotive cari, ca acea luată ca exemplu în cele două paragrafe precedente, nu sunt stabile prin ele însăși.

XIX. Comparațiune între unele tipuri de locomotive

Am creșut de trebuință să intru în lungile desvoltări ce preced pentru a arăta bine că se poate face studiul complet al mișcării de *lacet* a locomotivelor și al consecințelor ce resultă din punctul de vedere al stabilității mașinelor și al căi. Ne

lipsește locul pentru a studia în detaliu alte tipuri de locomotive. De altminteralea, această sarcină revine, de a dreptul, inginerilor de tracțiune cari vor fi curioși de a cunoaște mersul real al locomotivelor lor.

Ne vom mărgini a da câte-va rezultate asupra stabilității celor trei tipuri de mașini reprezentate de siluetele din fig. 2, 3 și 4, Pl. II.

Locomotiva din fig. 4 e aceea studiată în paragrafele precedente. Am recunoscut că această locomotivă poate, în unele împrejurări, să exercite pe cale, prin intermediarul primei sale osii motoare rigide, aședate la o distanță oare-care înainte de centrul de gravitate, ciocniri și reacțiuni foarte considerabile. Ea n'are dar o stabilitate suficientă și aceasta depinde mai cu seamă de pozițiunea primei osii motoare rigide. Cu cât această osie ar fi dată mai în spre d'indărăt, cu atât mașina ar fi mai stabilă.

Această concluziune relativ la mașinile cu osii motoare centrale și cu osii purtătoare la extremități nu e nouă; ea a fost practic demonstrată prin experiențele făcute în 1889 din inițiativa C-iei Paris-Lyon-Mediterana. Se află explicată prin analiza noastră.

Inferioritatea acestei mașini nu depinde numai, după cum s'a pretins une-ori, de aceea că cilindrele sunt exterioare și aședate în *porte-à-faux* d'inaintea primei osii; căci această pozițiune d'inainte n'are ca efect direct de cât să mărească oscilațiunile dinaintea mașinei datorite reacțiunilor capetelor de bielă asupra glisierelor; însă, aceste oscilațiuni n'au de cât o slabă importanță în raport cu acelea datorite inegalităților căi.

Momentul N al eforturilor exercitate *asupra ongeronilor* e mai mare când cilindrele sunt exterioare de cât când sunt interioare; dar și amplitudină deviațiunei mașinei e mai mare în primul cas de cât în al doilea. Dar efectul momentului N n'are în fond de cât o influență destul de restrinsă asupra mișcării de rotațiune și dispozițiunea cilindrelor la exteriorul sau la interiorul *longeronilor* nu modifică într'un mod esențial mersul mașinei.

Scopul principal de atins pentru ca mișcarea de *lacet* să fie inofensivă e de a face astfel ca deviațiunea mașinei să schimbe de semn înainte ca nici una din axele rigide (sau putindu-se com-

porta ca atare) să vie în contact cu șina. Pentru aceasta, sunt patru măsuri de luat. Trebuie:

1^o să se dea, cât va fi mai posibil, îndărăt osiile motoare rigide;

2^o să se însoțească osia sau osiile d'inainte de aparate care să le permită a se deplasa transversal în raport cu cadrul, această deplasare trebuind de altminteralea să fie combătută printr'un *dispositiv de rapel*;

3^o A mări cât va fi posibil *cadrul*, în care trebuie să se coprindă osiile ne rigide;

4^o I fine, în mod accesoriu, să se aședă cilindrele la interior sau să se întrebuițeze 4 cilindre.

Aceste condițiuni se găsesc adesea-ori reunite în locomotivele cu *boghiu* și sunt cauza superiorității acestor mașini.

De exemplu, locomotiva cu *boghiu* din fig. 2, Pl. II. ia o mișcare de *lacet* de o amplitudine aproape tot așa de mare ca locomotiva din fig. 11 (presupunând că momentele N sunt aceleași). Dar, dacă cadrul se poate deplasa transversal pe *boghiu*, mișcarea schimbă de semn înainte ca prima axa rigidă să vie în contact cu șina.

Dacă cadrul nu se poate deplasa transversal pe *boghiu*, se produce, în momentul când prima osie a *boghiului* se află oprită de șină, ciocniri și reacțiuni. Însă, după cum am observat la § XI, *buzele* celor două roți de aceeași parte a *boghiului* vin de obicei în același timp în contact cu șina și, prin urmare, ciocniri și reacțiuni se află repartizate în două puncte ale șinei. Efectul pe cale nu e pentru aceasta mai puțin considerabil. De aceea și trebuie considerat ca indispensabil de a permite cadrului o oare-care deplasare transversală pe *boghiu*.

Locomotiva din fig. 3, Pl. II, este o mașină mixtă cu 3 osii cuplate putând servi indiferent a remorca trenuri de mărfuri sau trenuri de pasageri de o mică iuțelă. S'a observat de mult că aceste mașini mixte se comportă rău la iuțeli cam mari, 60 la 70 kilometri pe oră, și une-ori au deraiat în mijlocul drumului, chiar în linie dreaptă, fără cauză aparentă bine determinată. Dacă studiem șovăirea acestor locomotive, se recunoaște că, într'adevăr, stabilitatea lor lasă mult de dorit, mai cu seamă când osia d'inainte nu are plane înclinate. În acest din urmă cas, se dă de obicei osiei d'inainte un joc în *cusineți*, pentru a favoriza

inscrierea în curbe. Însă acest joc *al osiilor* nu se opune de cât imperfect la mișcarea de rotațiune a cadrului, ast-fel că, atunci când *buza* uneia din roțile d'inainte vine în contact cu șina, jocul este sfârșit și osia d'inainte se comportă ca și cum ar fi rigidă. Ciocnirile și reacțiunile pe șine 'și ating ast-fel maximum lor. Locomotiva de la fig. 3, presupusă fără plane înclinate, exercită ciocniri laterale pe cale cari echivalează cu căderea unui berbec de 30 kilograme cădând de mai sus de cât 3 metri. Cât despre reacțiunile statice, ele ating 6 la 7.000 kilograme și dau componente verticale perfect capabile de a produce deraierea roților d'inainte, dacă aceste roți sunt descărcate în urma oscilațiunilor cadrului, de altmintrelea foarte importante. Aceste rezultate arată necesitatea de a limita iuțea mașinilor mixte, de a însoți osia d'inainte de plane înclinate și de a *unge buzele* roților d'inainte.

Cestiunea accelerațiunei trenurilor exprese, în timpul de față, cam peste tot la ordina zilei, trebuie examinat de aproape diferitele cestiuni ce atârnă de accelerațiune, cestiunea de siguranță mai cu seamă, care depinde de elemente diferite, printre cari trebuie socotit mai întâi stabilitatea locomotivelor.

Mai mulți ingineri au emis de curând părerea că stabilitatea mașinilor actual întrebuințate pe drumurile de fer e insuficientă pentru a nu face obstacol unei creșteri a iuțelei. În discursul de la 5 Iunie 1893 la Societatea Inginerilor civili, D. de Bousquel se exprimă ast-fel :

«Ceea ce face că nu mergem peste tot pe căile noastre ferate cu 120 kilometri pe oră, nu e o cestiune de siguranță, e o cestiune de putere; locomotiva nu e destul de puternică pentru a remorca la 120 kilometri pe oră, afară de cât «pe pante, încărcările ce i se dă să tragă » D. Varennes, în memoriul său asupra creșterii iuțelei trenurilor exprese în franța (Bulletin de la Société des Ingénieurs civils, Noembre 1895) adaogă:

«Sunt patru-zeci și doi de ani de când se merge în franța cu 120 kilometri pe oră; nici o dată nu s'a produs nici un accident imputabil acestei iuțeli. Experiența e destul de lungă pentru a fi conchizătoare.»

Cu toate aceste opiniuni atât de autorizate, de altmintrelea, tot nu încetează de a plana un dubiu

asupra acestei cestiuni. Mai întâi nu e sigur de tot că nu s'a produs nici o dată nici un accident imputabil iuțelei. Pare, din contră, a nu fi fost streină unui număr oare-care de deraieri în mijlocul drumului. Apoi iuțelele cele mari n'au fost realizate până aci de cât excepțional, pe porțiuni de cale bine supravegiate și cât se poate de consolidate. Intre locomotivă și cale a fost ceva analog cu lupta între obus și cuirasă. Pe măsură ce s'a mărit iuțea și greutatea mașinilor, elemente de cari depinde mai cu seamă acțiunea devastatoare exercitată de locomotivă pe cale s'a recunoscut necesitatea de a întări calea într'un mod paralel; și grație acestei precauțiuni mărirea iuțelei a putut să nu compromită siguranța. Dacă dar nu e riguros a spune, într'un mod general că iuțea nu e o cauză de pericol, această prepozițiune e cu toate acestea exactă cu restricțiunea că trebuie să se aplice sau numai la căi întărite sau la locomotive perfect stabile.

În memorii anterioare (Annales des Mines, Juin 1892 et Juillet 1894) și în acesta, mi-am propus a studia locomotiva din indoitul punct de vedere al motorului și al vehiculului, în care trebuie considerată. Din studiul locomotivei ca vehicul rezultă că se poate destul de lesne aprecia gradul de stabilitate al unei mașini date și că există mașini perfect stabile, adică ne exercitând nici o acțiune misibilă asupra căii. Pentru acestea numai e adevărat a spune că creșterea iuțelei nu angajează cestiunea de siguranță, chiar pe căi ordinare.

Nu mai e atunci de examinat de cât cestiunea de putere.

Această putere poate fi mărită prin două mijloace, sau măbind vaporizațiunea căldărilor, sau ameliorând *procentul* motorului.

Primul mijloc conduce la o creștere simultană a puterii și a greutății, de unde rezultă că puterea pe unitatea de greutate nu se schimbă simțitor. Aceasta nu resolvă dar problema, căci ceea ce trebuie să obținem este o augmentație a puterii pentru o greutate invariabilă.

Cât despre ameliorarea motorului, căutarea *procentului* exact al mașinilor arată care e limita peste care nu se va putea trece cu locomotiva cu vaporii. Această căutare conduce, într'adevăr, a aprecia casurile de pierdere *de procent* și până la ce punct se poate remedia.

E lesne de demonstrat că în raport cu locomotivele ordinare în simplă expansiune și cu distribuțiunea prin cutii, maximum de economie ce se poate face e de vr'o treime. Acest rezultat n'a fost obținut, e adevărat, însă poate să fie fără mare greutate prin mijloace din cari cele mai multe au primit deja sancțiunea experienței. Această economie de o treime din vaporii cheltuiți va permite de a mări cu atâta lucrul produs. Vedem ast-fel aparând posibilitatea de a realiza,

cu încărcările actuale ale trenurilor, iuteală mijlocie de mers variind între 100 și 120 kilometri pe oră. Locomotiva cu vaporii nu va permite nici o dată să treacă peste atâta, și tot așa e de altminternea cu ori-ce sistem de motor care va trebui să se transporte cu trenul său. Tracțiunea prin electricitate, cu ajutorul conductorilor electrici așezați d'alungul căilor, este singura capabilă, dacă poate vr'o dată să fie aplicată, de a întinde aceste limite.

DESPRE UN APARAT SI UN PROCEDEU

PENRU

DETERMINAREA RESISTENȚEI NATURALE A TERENULUI DE FONDATII

DE

RUDOLF MAYER

Cunoscințele noastre asupra rezistenței naturale a terenului de fundații în timpul de față, sunt încă destul de înapoiate și se bazează în cea mai mare parte pe așa numite «reguli practice», prin urmare pe principii ce se sustrag mai de tot analizei științifice. Aceasta face că părerile tonicilor în această privință sunt foarte diferite, și nici nu s'a ajuns încă așa de departe, că să se fi stabilit o definițiune necontestată relativ la această cunoștință.

Aceasta e cu atât mai surprinzător cu cât în toate celelalte ramuri ale teoriei rezistenței, mai cu seamă în ultimi zece ani, s'au făcut progrese așa de însemnate, și rezistența naturală a terenului de fundații nu e un obiect secundar.

Dacă examinăm lucrurile mai de aproape găsim cauza acestei sterilități în acea că, până în timpul din urmă nu s'au făcut încă experiențe exacte care să tindă direct la aflarea rezistenței naturale a terenului de fundații. Și cu toate acestea, singurul mijloc pentru a rezolvi complet asemenea chestiuni nu e de cât experiența bazată pe principii științifice. Cu ocaziunea construirii drumului de fer, al orașului Berlin au avut deja loc tot felul de asemenea experiențe, însă în acestea ținta principală

era îndreptată asupra piloților fundațiunii, iar rezistența terenului fundații venea în al doilea rang.

Totuși se poate deduce din acele experiențe că pământul nisipos de acolo putea fi încărcat, fără a esita, cu 5^{kg} pe centimetru pătrat, la care corespundea o scufundare de vr'o 3^{mm}.

Abia de curând prof. H. Engels din Dresda, a făcut nisce comunicațiuni interesante relativ la influența frecării suprafeței laterale, a clădirilor asupra stabilității acestora, comunicațiuni bazate pe experiențe ce au fost făcute cu o îngrijire minuțioasă; însă nici aceste comunicațiuni nu dau nici o deslușire asupra rezistenței propriie a terenului de fundație.

În fine aci s'ar mai putea menționa și experiențele prof. F. Kick, pe atunci încă în Praga, asupra repartițiunii greutății traverselor asupra balastului.

Toate celelalte lucrări ce mai există, nu sunt de cât nisce considerațiuni teoretice ingenioase, cari însă n'au nici o valoare practică de oare-ce le lipsesce baza pozitivă a experiențelor.

Intr'adevăr, diferitele manuale, întocmiri de clădiri, reguli, etc. conțin indicațiuni numerice asupra

rezistenței naturale a terenului de fundații însă ele sunt adese-ori în contradicțiune (când nu rezultă direct unele din altele) și în genere nu se știe cum, când și de unde au rezultat.

În special sunt foarte diferite părerile asupra rezistenței naturale a argilului și nisipului cari, împreună cu sfărâmături de pietre, formează masa principală a stratelor de la baza clădirilor. Și e foarte natural, fiind-că pentru asemenea specii de pământ nu se pot determina cifre fixe, de oarece depinde de tot felul de întâmplări și până aci a lipsit un mijloc care să poată aplica în genere, pentru a stabili aceste valori cu precisiunea necesară și care să se poată ușor aplica de ori și ce specialist. Nici măcar asupra procedului ce trebuie urmat nu sunt încă de acord.

În cea ce privește procedeul meu propus pentru acest scop, el se bazează pe acea că, cu ajutorul unei construcțiuni speciale pentru aceasta or-cine devine capabil de a stabili, cu precisiune raportul causal d'între încărcare și scufundare, provocată de această împrejurare de care, de altminterlea, se ține seamă și la cele-l'alte experiențe de rezistență și prin aceasta pare justificată în mod științific.

Dacă luăm pentru aceasta *un cilindru de presiune*, de o secțiune determinată și *o încărcare* de o greutate cunoscută, atunci, în timpul experienței, toată atențiunea trebuie să fie îndreptată asupra scufundării *cilindrului* provocate, de încărcare, și din această scufundare, cu puțină reflexiune va rezulta de la sine consecința.

Se găsește anume că, cu un teren de clădire argilos sau nisipos, relativ la încărcare, lucrurile se petrec întocmai ca la cele-l'alte experiențe de rezistență, poate cu singura deosebire că nu se poate spune același lucru când se întrebuințează materiale plastice sau *fire fine*, de o elasticitate în limita și modul cum se observă la corpurile solide, de altminterlea rezultă că *până la o limită oarecare a încărcării, scufundarea provocată de aceasta variază aproape proporțional cu prima, însă peste acea limită crește repede și neproporțional*.

Această limită, considerată ca rezistență naturală a terenului de fundații, ași vrea s'o cunosc acum.

Căci dacă repetăm experiența — cel puțin la experiența făcută de mine în mic cu nisip a fost

cazul — găsim că rezistența materialului, consecința sa în sensul apărării *a crescut într'un mod considerabil*, cea ce trebuie considerat ca o consecință naturală a compresiunii materialului cauzată de apăsare.

E întrebarea, dacă acest fenomen se va repeta și la experiențe în mare, e însă de bănuț că, cel puțin la nisip, se va ivi peste tot unde există în sensul apăsării, la o adâncime oarecare un strat incompresibil (stâncă sau sfărâmături de piatră bătută tare).

În cea ce privește construcțiunea aparatelor cari să poată fi aplicabile, pentru asemenea scopuri, e evident că se reduce la o dispozițiune cu ajutorul căreia să se poată observa mersul scufundării *cilindrului* în timpul experienței, în mod continuu și cu presiunea necesară.

Ca un mijloc pentru aceasta se presintă principiul invers al presei hidraulice.

Dacă în figura 1, pl. III, introducem cu frecare într'un vas cilindric D, care e plin cu un lichid oarecare vișibil și stă în comunicație cu un tub subțire de sticlă, un piston K, în așa mod ca, fie care mișcare a acestui piston să producă mișcarea lichidului, atunci avem un mijloc simplu și foarte sensibil cu care putem observa mișcări așa de microscopice după cum se presintă succesiv la asemenea probe de încărcare.

Dacă s'a luat secțiunea transversală a pistonului ast-fel ca să fie un multiplu al secțiunii tubului de sticlă, atunci și fie-care mișcare a pistonului va provoca un multiplu al mișcării coloanei lichidului din tub

La aparatele construite până aci de mine, diametrul pistonului este aproximativ de zece-ori așa de mare ca al tubului de sticlă (d). Prin urmare raportul va fi aproximativ de 1 : 100.

E lesne de vădit că, prin mărirea secțiunii pistonului, acest raport poate suferi, în limitele construcțiunii, o creștere după voie, și prin aceasta avem posibilitatea de a obține o mărire de 10.000 de ori mai mare, pentru care cas special raportul diametrelor ambelor secțiuni e precum 1 : 100, relațiune ce se poate obține ușor prin combinarea unui tub de sticlă de 1^{mm} de larg cu un piston de un diametru de 10^{cm}.

Rezultă din aceasta, că această construcțiune

care a fost numită de mine «mikrometrul hydraulic» e menită a juca un rol însemnat, și la experiențele de rezistență cu fer, oțel, piatră, beton, etc., de oare-ce întrece cu mult, în cea ce privește crescerea raportului de mărire și comoditatea observațiunei, toate aparatele de măsurare întrebuințate până acum în acest scop, făcând cu totul abstracție că prin combinarea acestuia cu vernier și lupă sau cu un microscop cu șurup avem posibilitatea de a împinge minuțiositatea observațiunilor până la limita posibilă.

Pentru examinarea pământului e de ajuns raportul întrebuințat de mine de 1 : 100; și nici nu e necesar ca acest raport să fie exact cunoscut. De oare ce pentru determinarea rezistenței terenului de fundații nu se cere chiar scufundarea absolută ci timpul ce trece pentru această scufundare, care se poate obține și fără să se stabilească mai d'înainte acel raport.

Când însă e vorba de determinarea scufundărei absolute, atunci acest raport trebuie să fie exact cunoscut.

De acea s'a pus micrometrul hydraulic în legătură cu un *șurup de măsurare* (*Mess schraube*) M, cu ajutorul căruia se poate stabili, în mod empiric, acest raport și cu precisiunea necesară, dând cu ajutorul șurupului, mișcări coloanei lichide din tubul de sticlă după ce s'a fixat brațul F, ce poartă șurupul de măsurare și apoi citind aceste mișcări pe scara gradată. Din comparațiunea acestor mișcări cu acelea ale șurupului micrometric rezultă imediat raportul căutat.

Acesta nu e perfect constatat, însă dacă se alege bine tubul de sticlă diferența e așa de mică în cât se poate neglija la cercetările obișnuite.

În cea ce privește construcțiunea aparatului în special, el constă:

1. Dintr'un suport U cu trei picioare L, la ale căror capete se află niște vârfuri de fier, care se vâra în pământ la aședarea instrumentului și prin aceasta se asigură stabilitatea întregului instrument.

Pentru a se evita *reșpândirea laterală* a terenului de fundații împrejurul *cilindrului* P, se face suportul în formă de inel mare și afară de aceasta e și un inel R, ce se poate muta și care se aplică exact pe *cilindru*. Apoi dacă se pun greutateți pe cele trei brațe h, să împiedică ori-ce

deplasare a instrumentului, în timpul experienței cea ce e necesar dacă observațiunile scufundărei trebuie făcute cu precisiune.

2. Dintr'o parte E, compusă dintr'un bloc scobit în formă de cilindru care poartă la capătul inferior al *cilindrului* ales P, iar la capătul superior, rozetta C, destinată a primi greutatețile Q găurite în mijloc. Dispozițiunea concentrică a încărcării se asigură printr'un tampon de fer B.

Blocul se poate mișca liber în îmbucătoarea H, însă numai vertical, de oare-ce brațul conductor motor F', strâns legat de dânsul împiedică ori-ce mișcare laterală prin dispozițiunea sa în interiorul unei creștături făcute în îmbucătoarea H.

Brațul conductor-motor F e destinat a transmite, la aparatul de măsurare, mișcările trunchiului respectiv, scufundarea *cilindrului* P.

Acest braț poartă un șurup de măsurare M, a cărei pozițiune poate fi controlată cu ajutorul tăbliței gradate s aședate în picioare.

3. Din micrometrul hydraulic deja descris, care e partea cea mai esențială a întregului instrument.

Greutățile ce servesc pentru încărcări sunt prevăzute cu un mâner compus dintr'un alagiu de plumb și antimoniu, și sunt grele de câte 10 kg.

Pentru a se putea transporta, se așează câte 5 bucăți într'o ladă, și la un aparat aparțin patru asemenea lăzi de o greutate totală de 200 kg.

Cilindreele de presiune au o secțiune transversală de 5, 10, 15 și 20^{cm²} și fie-care greutate adăugată corespunde, prin urmare, la o încărcare specifică a terenului de fundații de 2, 1½, 1 și ½ kg. pe centimetrul pătrat.

Așa dar cu totalitatea greutateților de 200 kg. se poate exercita, cu cel mai mic *cilindru* o apăsare de 40 kg. pe centimetru pătrat, iar cu cel mai mare o apăsare de 10 kg. pe centimetru pătrat, pe când încărcarea cea mai mică, după cum se vede din cifrele de mai sus, e de ¼ kg. pe centimetru pătrat.

Prin aceasta se oferă experimentatorului un joc mai mare pentru observațiunile sale.

Prin întrebuințarea a patru *cilindre* de diferit calibru. din cari cel mai mare să fie de 4 ori așa de mare ca cel mai mică, se obține un bun control pentru rezultatele experienței.

Așezarea directă a încărcării pe suprafața de

încercat e singură admisibilă și corespunde asemenea cel mai bine împrejurărilor reale.

Însă nu trebuie să se treacă cu vederea că, prin contrapresiunea pistonului K, care începe de la o spirală ce nu se vede pe figură, precum și prin urcarea mercurului întrebuițat, în tubul de sticlă se produce o rezistență care se opune la mișcarea înapoi a brațului conductor-motor F, și prin urmare la apăsarea greutății Q.

Această rezistență însă e mică prin ea însăși și în genere poate fi neglijată comparativ cu greutatea moartă a blocului E, care nu se socotesce în experiențe.

De altminterlea e ușor de a determina într'un mod empiric influența acestei rezistențe la diferite pozițiuni ale coloanei de mercur, și această influență se poate chiar înlătura aproape de tot prin întrebuițarea șurupului de măsurare ca șurup de presiune.

Spirala, care s'a menționat mai sus, are de scop de a apăsa mereu pistonul K pe axa șurupului de măsurare și de a împedica ast-fel formarea de «timpuri pierdute.»

S'a ales mercurul ca lichid cu care să se umple tubul de sticlă pentru că din toate lichidele considerate acesta are cel mai mic coeficient de dilatațiune ($\frac{1}{5509}$) și pentru că în limitele în cari se fac observațiunile poate fi considerat ca invariabil.

Această precauțiune e indispensabilă din motivul că, micrometrul hydraulic, în virtutea proprii sale construcțiuni, este un termometru care să lasă să fie influențat de ori și ce schimbare a temperaturii.

Cu toate acestea se îngrijesce d'inainte ca, printr'o dimensionare convenabilă a diferitelor părți a instalațiunei de măsurare, această influență să fie redusă la minimum, așa că micile variațiuni de temperatură din timpul experienței rămân fără nici o însemnătate pentru exactitatea rezultatelor observațiunilor și de aceea în genere, se pot negliea. De altminterlea, s'ar putea ușor prin întrebuițarea de izolatori de căldură, să se reducă la un minimum abia apreciazabil, influența temperaturii exterioare asupra conținutului vasului D.

Aflarea exactă a acestei influențe pe cale empirică, rezultă expunând instalațiunea pentru măsurare de mai multe ori la diferite temperaturi și observând în același timp variațiunile coloanei de

mercur, de altminterlea imobilă. După ce s'a adăogat pentru acest scop la tăblița gradată un mic termometru se poate, fără nici un alt ajutor să se determine această influență la ori și ce moment, și prin urmare să se controleze.

Mănuirea instrumentului e foarte simplă și relativ comodă.

După ce s'a nivelat cu îngrijire locul unde trebuie să se facă experiența se așează instrumentul cât se poate de vertical și ast-fel ca, suportul U să stea bine aplicat pe suprafața terenului. Pe lângă aceasta se va îngriji ca în Țilele cu soare, nici termometrul, nici vasul D umplut cu mercur să nu fie expus la razele solare.

Îndată se va urca coloana mercurială până la o trăsătură determinată a scării și se va citi temperatura la termometru.

Apoi se pune prima placă de încărcare și se observă mișcarea provocată de aceasta în coloana mercurială până ce s'a restabilit echilibrul care a durat un timp determinat d'inainte, de ex. 10 minute.

Apoi se pune a doua placă și se urmează ca înainte.

În acest mod se repetă experiențele până ce s'a isprăvit aproape disparițiunea posibilă a coloanei mercuriale din tubul de sticlă, ceea ce va avea loc când scufundarea totală a *cilindrului* în pământ va fi de 10^{mm} .

Dacă vrem să continuăm experiența mai departe putem cu ajutorul șurupului de măsurare să restabilim starea d'ântâi a coloanei mercuriale și să facem un al doilea șir de experiențe.

În acest mod se poate observa, cu un asemenea instrument, scufundări până la o adâncime de 20^{mm} , care e pe deplin suficientă, de oare-ce proporționalitatea scufundărilor se perde cu mult mai înainte.

Pentru a fi asigurați în contra unor surprinderi rezultate prin urcarea prea repede după punerea ultimei plăci de încărcare, tubul de sticlă se face la extremitatea de sus în formă de glob, în care se poate răspândi mercurul debordând. Globul e deschis în partea de sus, pentru ca prin urcarea mercurului să nu se producă o rezistență a aerului — care ar scăpa calculelor. — Se înțelege de la sine că această deschizătură trebuie să fie ținută închisă în timpul transportului sau chiar când instrumentul nu se întrebuițează.

După cum rezultă din cele spuse, se vede că mănuierea acestui instrument e într'adevăr simplă și relativ comodă.

De acea nu se va întrebuința numai pentru o singură experiență, ci în genere se face un șir de experiențe și rezultatele obținute se întrebuințează în modul obicinuit.

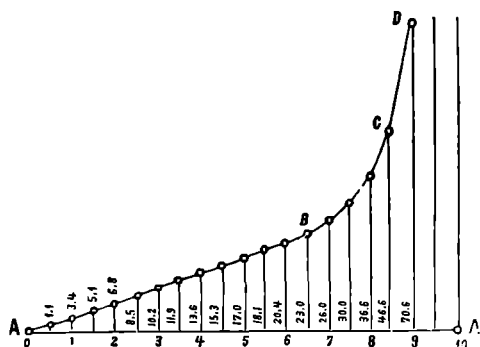


Fig. 1.

Fig. 1. Exemplu de o diagramă de scufundare pentru o fundațiune plastică cu o încărcare de la 0 la 10 kg. pe centimetru pătrat.

Dacă se duc apoi valorile mijlocii ale observațiunilor într'un diagram (fig. 1), atunci legea menționată mai sus devine evidentă prin aceea că, până la un punct oare-care linia de scufundare urmează un drum aproape rectiliniu, de la acel punct însă formează o curbă ce se urcă în sus și se apropie asimptotic de o verticală.

Acel punct arătat pe figuri cu B e evident limită până la care poate fi mărită fără pericol încărcarea, de oare-ce până aci nu s'a produs nici o schimbare însemnată în starea naturală a pământului. Acest punct e, fără îndoială, care trebuie considerat ca limita rezistenței naturale a locului de clădire. Prin aceasta s'a și determinat pentru prima oară, în mod științific, înțelesul acestei expresiuni atât de vaste până aci.

Din ordonata punctului limită rezultă atunci de la sine «scufundarea maximă admisibilă», atât de mult discutată, pentru pământul corespunzător.

Ea e foarte diferită după consistența materialului, cu toate acestea nu se coboară mai jos de 2^{mm} de cât în cazurile cele mai rare, cu nisip și argil însă în genere nu mai jos de 2^{mm}; când însă se ivesce un asemenea caz, atunci e tot-d'auna un

material a cărei rezistență suficientă nu mai e de discutat

Această cunoștință e foarte precioasă, de oare-ce după cum se va arăta îndată, indică o cale, prin care rezistența locului de clădire se poate afla într'un mod și mai simplu, întru cât e de ajuns de a se examina dacă un teren dat ar suporta sigur o încărcare determinată mai d'înainte.

Instrumentul descris, care întrunește toate calitățile unui instrument de precizie, se va întrebuința ca atare, peste tot unde e vorba de determinarea exactă și științifică a diferitelor relațiuni ce au influență asupra stabilității construcțiunilor fundate, pentru că e aplicabil în virtutea construcțiunei sale și a întrebuințării sale generale, însă pentru întrebuințarea la clădirile obicinuite d'asupra pământului nu e destul de puternic, nici destul de maniabil.

Însă pentru că în asemenea cazuri, rare-ori se caută rezistența completă a terenului de fundații, ci e de ajuns de a determina, dacă o încărcare dată nu ar îngreua peste măsură terenul atunci, în asemenea cazuri, nu e necesar ca observatorul să urmărească tot mersul scufundării. În asemenea cazuri e de ajuns, în genere, dacă se exercită o presiune măsurabilă asupra pământului de examinat cu ajutorul unui cilindru de o secțiune determinată, și observăm cu ochii momentul când scufundarea a atins o limită oarecare (2^{mm}).

Rezistența aflată în acest mod, după explicațiunile de mai sus, nu e mai mare de cât cea adevărată și tocmai aceasta e principalul.

Dacă însă ar rezulta din aceste experiențe că rezistența aflată în acest mod să nu fie suficientă ceea ce rare-ori se întâmplă la terenurile obicinuite pentru clădiri normale, atunci într'un asemenea caz, dacă n'ar voi să se dea fundamentului o lărgire corespunzătoare, s'ar face îndată o experiență cu instrumentul de precizie, pentru ca să se poată utiliza o mai mare parte din rezistența ce există în realitate.

Însă în genere pentru a putea recunoaște dacă ne aflăm într'un asemenea caz, trebuie să avem un instrument cu care să putem examina terenul de fundații în acest sens.

Un asemenea instrument este aparatul de mână construit de mine care, în virtutea construcțiunei

sale și mănuierei sale ușoare, poate fi universal întrebuințat.

El constă din trei părți, ce se pot înșurupa, A, B și C (Pl. fig. 2 până la 4), din cari prima susține un dinamometru comun care poate purta o greutate de 30 kg. iar cea din urmă parte servește pentru fixarea *cilindrului* E, pe când partea mijlocie B are de scop numai de a procura o legătură strânsă între celelalte două părți și înălțimea necesară pentru experiență.

Cele cinci *cilindre* au secțiuni transversale de la 1 până la 5^{cm}² și sunt dispuse ca să se poată schimba.

La partea superioară există două mânere H ce se scot cu ajutorul cărora se poate exercita o presiune prin greutatea corpului experimentatorului și mărimea acestei apăsări se marchează de către un index I pe scara aparatului.

Acest index se ține de aparat numai prin frecare, și diferitele părți ale scării dau apăsarea în kilograme. Din compararea acestora cu calibrul *cilindrului* rezultă imediat măsura apăsării executate.

Dacă scufundarea nu e mai mare de 2^{mm}, de care lucru ne putem ușor convinge cu un metru, atunci putem lua fără grije ca bază a calculilor, rezistența găsită, dacă rezultatul se confirmă prin experiențe repetate.

În cas contrariu se va întrebuința un cilindru de un alt calibru și se va continua experiența, până ce se obține aproape 2^{mm} de scufundare.

Încărcarea zidului gros și mijlociu al temeliei caselor obicinuite de locuință și magazine în kilograme pe centimetru pătrat pentru grosimi de temelii normale

Înălțimea clădirii în metri	a. Zid gros			b. Zid mijlociu			Observație
	de la	până la	medie	de la	până la	medie	
Cu parter 3-55 p. la 7,2	0,8	5,4	2,1	1,3	5,9	3,6	Înălțimile de clădiri și grosimile de temelii sunt luate după regulile de clădire ale Venezilor.
1 cat înălțime 6-95 p. la 12	1,3	4,4	2,9	2,0	7,4	4,7	
2 caturi înălț. 10-35 p. la 14-0	1,7	4,5	3,1	2,7	8,6	5,7	
3 caturi înălț. 13-75 p. la 18-2	2,2	5,3	3,7	3,2	8,5	5,9	
4 caturi înălț. 17-15 p. la 21-0	2,4	5,2	3,8	3,3	8,2	5,8	
5 caturi înălț. 20-55 p. la 25	2,9	6,0	4,4	3,9	9,2	6,6	

Pentru asemenea experiențe ajută mult tabloul de față făcut de mine care dă, în kilograme, pe centimetru pătrat, încărcările maxime, minime, și mijlocii ce se pot prezenta la casele de locuit obișnuit, și din care cu ajutorul unei simple interpolațiuni sau direct se poate lua, în fie-care cas separat, încărcarea terenului necesară.

După cum s'a spus, la aparatul de mână nu există o dispozițiune pentru măsurarea scufundărilor, de oare-ce o asemenea măsurare pare de prisos, în genere, în casurile expuse, și măsurarea din ochi sau un metru îndeplinește același scop cu o precisiune suficientă. Și dacă cum-va s'ar strecura o mică greșală, aceasta n'ar fi de o mare importanță, de oare-ce nici o scufundare de ceva mai mult de 2^{mm} nu e de loc însemnată, după cum rezultă și din experiențele deja menționate ale drumurilor orașului Berlin, unde scufundarea se scoboră până la 2,9^{mm}.

Cu puțin exercițiu devine ușor de a găsi, chiar după puține încercări, acea apăsare care corespunde la scufundarea stabilită de 2^{mm}, așa că ne putem dispensa de o dispozițiune deosebită, pentru măsurarea scufundărilor când ne servim de aparatul de mână, mai cu seamă dacă ținem seamă că repetând adesea-ori experiența, se poate face ca rezultatul să fie cât se poate de independent de erorile de observațiune.

Sub această formă simplă, un asemenea instrument poate fi fabricat și dat pe un preț care să permită ori-cărui constructor de a intra în posesiunea unui instrument atât de trebuincios.

Sub această formă s'ar putea admite mai târziu și ca instrument normal pentru cercetări de terenuri.

Dacă dorește cine-va poate foarte ușor, cu ajutorul micrometrului hydraulic să înzestreze și aparatul de mână, cu o dispozițiune exactă pentru măsurarea scufundărilor.

Pentru aceasta n'avem de cât să punem în locul *cilindrului* de la extremitatea de jos a aparatului o piesă în formă de semisferă K (fig. 5) și să se introducă în modul arătat prin liniile punctate din fig. 1, într'un aparat deja cunoscut și făcut de o mărime corespunzătoare. Afară de aceasta în loc de rozeta C, tamponul B și greutatea Q se întrebuințează presiunea exercitată pe dinamometru

Un asemenea aparat e, bine înțeles, mai costisitor și mai greu de mănuit ca obicinuital aparat de mână, însă se poate întrebuița pentru aflarea *resistenței totale* a terenului de fundații, cea ce nu e posibil cu aparatul de mână.

Cu toate acestea, acest din urmă e cu mult mai recomandabil de cât instrumentele întrebuițate până acum în acest scop. care nu puteau da un sprijin suficient pentru judecarea relațiunilor rezultând. Comparativ cu aceste instrumente aparatul de mână va putea în tot-d'a-una să fie con-

siderat ca un instrument de măsurare, pe când cele-alte instrumente abia ajung la nivelul mărimii din ochi.

În fine, să nu rămâne nemenționat că instrucțiunile arătate nu există numai ca modele ci se întrebuițază deja de mai mult timp în practică în administrația de construcțiuni din Viena, la regularea râului Viena, la construcția gării orașului Viena și a liniei ferate bulgare Rusciuc-Plevna-Șumla, etc. și chiar în imperiul german a fost deja admis.

INDUSTRIA MORARIEI ÎN ROMANIA

(EXTRAS)

Speculațiunea

Se știe că unul din factorii importanți, cari au contribuit la scăderea prețului grâului este și *speculațiunea*.

Relativ la aceasta, unul din cei mai mari morari din Germania, d. Mayer, amicul nostru din Hameln, a pronunțat, cu ocaziunea unui congres al morarilor, un discurs — despre care a vorbit și unul din ziarele noastre cotidiene: *l'Indépendance Roumaine* — și în care arăta ce rol joacă speculațiunea în formarea prețului grinelor. D. Mayer arată că cea mai mare parte din vințările de grâu se fac fără indicațiune de calitate și proveniență, lucruri pe cari morarul în cumpărările sale pune cea mai mare importanță.

Aceste cumpărări se fac dar, nu pentru ca grîul să intre în moară spre a se măcina, ci pentru a se revinde, după un timp oare-care, și a provoca, prin transporturi de mari cantități de marfă de la un oraș la altul sau chiar fără nici o deplasare de marfă, o scădere sau o micșorare forțată de prețuri. Asemenea manopere dibace adesea ruinează sau îmbogățesc pe cei cari le practică, însă nici-odată nu vin în folosul producătorilor sau agricultorilor, nici al morarilor cari, prin meseria lor, nu pot specula.

D. Aurelian arată, în «Economia Națională», că pricina deprecierei valorii cerealelor nu se datorează așa zisului surplus de producțiune sau concurenței americane, ci monopolului făcut la bur-

sele din Europa de speculatorii ovrei, cari vind morarilor cerealele noastre cu șase luni mai înainte de adunarea recoltei.

Guvernul german s'a alarmat de această spoliare, și luând protecțiunea agricultorilor din acel Imperiu, a prezentat o lege Reichstagului ca să impiedice vințările la bursă ale produselor *neexistente*.

În Ungaria, de asemenea, în anul 1895, speculațiunea a produs un adevărat venin în comerțul cerealelor. Buda-Pesta a fost transformată într'un haos de speculațiuni necorecte, ast-fel că prețul grîului s'a ridicat de la 6 fiorini 40 cr. în Februarie la 7,50 fiorini suta de kgr. pe la finele lui Maiu, iar în August s'a scăzut la 6,30 fiorini, producând ast-fel mari perderi morarilor.

În Franția același curent se constata contra speculațiunei. Așa d-nul Viger ministrul agriculturii s'a exprimat ast-fel în Ianuarie 1896 cu ocaziunea inaugurării unei școale de agricultură din Nordu Franciei :

«Cultura grîului, care tinde a se micșora din cauza scăderii prețului, trebuie încuragiată, căci ea dă mai mult timp de lucru populațiunei rurale.

«În adevăr, pe când un hectar de grîu dă 22 zile de lucru în medie pe an, livezile artificiale dau 9 zile, ier-băritul 2 zile și pădurile abia o zi de lucru pe an și pe hectar.

«Este dar necesar de a menține cultura grîului, care utilizează atât de mult brațele. În acest scop s'a stabilit taxe vamale pentru a impiedea scăderea prețului.

•Inșă o parte din efectele ce se așteptau de la aceste taxe vamale a fost neutralizat prin *speculațiune*. În general, guvernul nu poate favoriza aceste speculațiuni asupra alimentelor și asupra materiilor prime industriale, ~~ca~~ falsifică cursurile reale ale mărfurilor și cari au un efect fatal atât pentru producător cât și pentru consumator, căci ele nu aduc profit de cât unui mic număr de privilegiați.

În Ungaria ministrul de agricultură d-nul Bany organizează pentru ziua de 17 Septembrie 1896 un congres internațional de agricultură. Printre cestiunile la ordinea zilei este și «scăderea prețului grînelor și mijloacelor de remediat.»

Cestiunea speculațiunii agită deci astăzi toate țările civilizate și ar forma subiectul unui studiu prea vast pentru a fi tratat în cadrele unei lucrări speciale ca acestea.

Unul din mijloacele ce le va întrebuița mai cu folos pentru acest scop va fi și impulsivitatea de dat morăriei din țară,—și aceasta pentru ca morăria să cumpere cea mai mare parte din grînele noastre și să nimicească toate manoperele speculațiuni exterioare și interioare. Tot de o dată, să rămăie în țară costul transformării grîului în făină sau costul de fabricațiune ce formează $\frac{1}{5}$ din valoarea grîului.

Este știut că agricultorii obțin în tot-d'a-una un preț mai mare pe grăul vindut la morile din țară, de cât pe grăul vindut la exportatori pentru străinătate.

Comparând un mare număr din aceste două feluri de vânzări, am ajuns la concludiunea că agricultorul a încasat în tot-d'a-una cu 28—30 fr. la vagon mai mult de la vânzarea făcută unui exportator.

Explicațiunea acestui fapt o vom face mai întâiu în termeni generali, apoi prin cifre.

În termeni generali, aceasta se explică prin faptul ca morarul nu e speculent, el oferă prețul care-i convine și care este un rezultat al calculelor lui de rentabilitate, ce aproape singure îl conduc; și de oare-ce găsește o limită de rentabilitate, se va opri în tot-d'a-una la acea limită.

Contrariu se întâmplă cu exportatorul; el nu are această limită, căci scopul lui fiind final este de a decima cât se poate prețul și a specula în extremul posibili pe agricultori, de oare-ce aci se opresce singurul lui câștig, pe când câștigul mora-

rului nu se limitează în ceea ce va beneficia din cumpărarea grîului; el pune mai multă basă pe câștigul vânzării făinei, grîșurilor, tăriței și pe alte beneficii de fabricațiune și de administrațiune interioară a morei.

Cei mai mari decimatori ai prețului grăului sunt intermediarii, samsarii și spesele diverse de cari se grevează marfa până în momentul încărcării pe vapor, spese ce vin toate în spinarea agricultorului și cari lipsesc în mare parte dacă vânzarea se face direct între producător (agricultorul) și utilizator (morarul).

Aceste diverse spese, pe cari agricultorul le constatăcu regret ca figurând pe nota de export a grîului sunt următoarele:

Comision, provision, misitie, magazinagiu, taxe de export, avans, agio, încărcare, descărcare, supraveghere, asigurare, lopătutul, mușamale contra ploiei, timbre, porto, cerespondență, etc. etc.

Toate aceste înglobate la un loc poartă numele generic de *ciupeală*, denumire foarte usitată pe piețele Brăila-Galați și care nu are de loc un înțeles ironic, după cum s'ar putea crede.

Acestea fiind de zis în termeni generali, să vedem cât reprezintă în cifre această ciupeală și cele-l'alte spese inerente exportării grîului.

Agricultorii obțin un preț mai mare, vinzând grîul morarului din următoarele cauze:

Morarul primind marfa pe șlep în porturile dunărene, este scutit de taxa de export (taxa de jumătate la sută din valoare) de 9 franci la vagon. Ast-fel, morarii când cumpără marfa de magazie sau de șlep, o cumpără cu indicațiunea «cabotagiu» sau franco de taxă.

Este adevărat însă că morarul, exportând făina, va avea de plătit această taxă de export mai mult ca îndoită, adică 20 fr. la vagonul de făină.

Dacă însă făina este destinată a se consuma în interiorul țerei, taxa de 9 franci la vagonul de grîu venit pe Dunăre, nu există pentru agricultor.

Între exportator și morar se constată o altă diferență de 16—20 franci la vagon; adică vinzând grîul cu același preț direct morarului ca și exportatorului, agricultorul nostru constată că, la încheierea ambelor decompuri că, morarul i-a plătit cu 16—20 lei mai mult la vagon și aceasta din următoarele spese ce încarcă decompul exportato-

rului, spese pe cari n'au făcut de cât a le anunța mai sus.

Comision de obicei	1 %
Misitie	1/2 %
Magasinagiu pe vagon vara (iarna ceva mai ieftin)	5—6 franci
Avansuri până la 70% asupra mărfii	
consignată, plătinându-se dobîndă	8% pe an
Cambio (diferă) actualmente este de	30—50 cent. pe % Kgr.

Lopătutul, asigurare, etc.

Acesse spese grevează cu 16—20 lei mai mult costul unui vagon de grîu exportat, comparativ cu un vagon vindut morarului direct; și adăogându-se taxa de 9 franci, luată la exportul grîului pentru cheiagiu, revine că un vagon de grîu exportat se grevează cu 25—29 franci mai mult de cât dacă agricultorul l'ar vine direct morarului.

Actualmente se exportă pe an în România 74.000 vagoane de grâu și se macină 40.000 vagoane.

Adoptând cifra de 25 lei la vagon ⁽¹⁾, vedem că pe de o parte pentru cele 74.000 vagoane grâu exportat, agricultorii pierd peste 1.800.000 lei, iar pentru cele 40.000 vagoane grâu măcinat în țară, agricultorii câștigă 1.000.000 lei.

Agricultorii ar câștiga și mai mult dacă morile s'ar înmulți. Dar numai agricultorii vor câștiga prin mărirea exportului făinei? Morari nu vor câștiga? Lucrători nu câștigă? Căile ferate nu vor reintegra pierderea suferită la reducerea taxelor de trans-

port al făinei, prin înmulțirea transporturilor de grâu, cărbuni și alte materiale, toți furnizorii de obiecte, necesare construcțiunii și exploatațiunii morilor, nu vor vâștiga dacă această industrie înflorește? Și în fine, această industrie o dată pusă pe nise base sănătoase, nu va fi peste câți-va ani o adevărată *mină de aur* pentru veniturile directe și indirecte al statului?

Avantagiile ce ar decurge pentru agricultură, dacă morile ar prospera în România.

La începutul izbucnirii crizei agricole, se credea că este datorită supra-plusului de producțiune al unor țări exportatoare și prin urmare va fi trecătoare.

Această speranță nu o mai putem avea, căci vedem că au trecut trei ani, și cu toate acestea criza persistă. O forțe mică urcare a prețurilor cerealelor din anul trecut, n'a putut repara pierderile agricultorilor din anul 1893, și mai cu seamă din 1894.

Ori ce s'ar zice, criza va dura încă, pentru că cauzele cari i-au dat naștere, sunt rezultatul unor împrejurări economice, de un ordin cu totul general. Economiiștii străini, ca și ai noștri au arătat că lucrurile nu se vor ameliora de cât treptat cu modificarea ce se va aduce sistemelor de cultură și modului de a trage profit din acele culturi.

(1) D-nu Ministru C. Stoicescu într'un discurs pronunțat în camera deputaților voinde să arate că taxele percepute la docurile din Brăila-Galați nu sunt mari, comparativ cu cele încasate de exportatori; dă nise cifre din cari reiese că datele noastre mai sus indicate sunt mult prea reduse și că în realitate agricultorul vânzând grăul morarului ar câștiga nu 25—29 lei ci peste 35 lei la vagon lătat fragmentul din acel important discurs;

«Dacă faceți socotela așa cum se ia, și cum se ia în comun la magazii în Brăila de către particulari, veți găsi că timpul mediu de magazinagiu este de două luni, căci în marea majoritate a cazurilor grânele se vînd în anul în care ele sosesc luând dar drept bază a magazinagiului, de 200 lei pe lună avem:

Pe tonă, magazinagiu pe lună	1.00
Plata căruțașului, transport de la vagon la magazie (a 14 lei de vagon sau pe tonă)	1.40
Ridicarea sacilor din căruță, ducerea și deșertarea lor, a tonă	0.30
Plata unui agent pentru controlul manipulațiunilor, a 1 leu de vagon, sau pe tonă	0.10
Darea la lopată a 8 bani de chilă, pe tonă	0.16
La scoaterea din magazie se mai adăogă:	
Pe tonă, pentru măsurare { Chilagiul	0.20
{ Rănicerul	0.14
Transport de la magazie la vapor, costă de căruță	

70 în care se încarcă 6 hectolitri; deci pe tonă	1.75
Pe tonă Hamali pentru scoaterea din căruți și ducerea la bastiment, se plătesc cu 7 lei ziua, deci un hamal transportând 50 a 75 hectolitri, ar veni pe tonă	1.75
Asigurarea la mie pe lună, sau pe tonă	0.07
Locațiunea sacilor, supliment de ce se plătesc pentru încăcarea în vrak	1.00
Total	7.07

«Costă ceva mai puțin la Galați; aceasta este socoteala din Brăila.

«Costă la Galați 6 și 35 pe lună, sau pentru un an 15 și 51, fiind că se micșorează aceste cheltueli, și pentru două luni, 7 lei și 51 bani

«Ei bine, să vedeți acum ce se plătesc pentru mărfurile trimise în dockuri, pe tonă:

Magazinagiu pe 1 lună	0.80
Cântărirea și manutentiunea la primiri	0.80
Idem, idem	la predare 0.80
Vânturarea odată	0.10
Utilizarea căilor de garagiu	0.10
Asigurarea	0.08
Total	2.03

«sau, pe două luni, 2 lei și 66 bani; iar pentru un an 8 lei 96 bani.

•Comparați cu 7 și 67 de la Brăila, cu 6, și 35 de la Galați și veți vedea că prin docurile noastre se realizează, pentru cei cari aduc mărfuri la ele, 70% din cheltuielile de la Brăila, și 56% din cheltuielile de la Galați; așa în cât trebuie să ne credem fericiți că se percep asemenea taxe scăzute, care în definitiv înlesnesc foarte mult pe producători.

•Vedeți dar că nu este vexație în ceea-ce privesc taxele.

•Eu știu că este cine-va care se plânge; dar acel cine-va nu este producătorul, ci intermediarul, *speculatorul*, care nu mai poate învăța pe producător cum îi place lui, nici nu-l mai poate su-pune la taxe exorbitante, și găsește un concurent serios și îngrijitor în docurile noastre (Aplause).

La ce ne servă dacă producem grâu mult, pe care nu avem mijlocul de a-l pune în valoare? Și dacă valoarea lui în stare brută este depreciată, pe piețele Europei, pentru ce n'am recurge la transformarea și vinderea lui sub forma de făină?

Prin această operațiune, am avea o sporire de venituri, iar avantajile pe cari țara le-ar trage din mărirea exportului de făină, și micșorarea celui de grâu ar fi:

a) Nimicirea speculațiunii și jocurilor de bursă din străinătate, jocuri ce provoacă scăderi neexplicabile de prețuri.

b) Rămânerea în țară a costului de transformațiune a grâului în făină, cost care reprezintă $\frac{1}{5}$ din valoarea grâului și care face pentru:

40.000 vag. grâu actualmente măcinat pe an în țară (a 180 fr. de vag). 7.200.000 lei; 74.000 vag. grâu exportat astăzi din țară (a 180 fr. de vag.) 13.200.000 lei.

c) Inmulțirea transportelor atât pe căile ferate cât și camionagiul, căci va trebui a se transporta nu numai o dată marfa (grâul), dar de două ori (grâul și făina).

d) Exploatarea minelor de cărbuni (lignit) antracit, petrol) necesar forței motrice, și mărirea traficului de combustibil pe căile noastre ferate.

Astăzi morăria română consumă o cantitate de combustibil (reduc la valoarea cardifului) egală cu $\frac{2}{3}$ din cantitatea ce o consumă căile noastre ferate pe an. Este deci o cifră importantă și care se calculează în modul următor:

Morăria dispune de 8200 cai-vapori (morăria perfecționată fără a considera morile țărănești ce sunt în număr mult mai mare) cari consumă câte 1, 9 kgr. cardif pe cal-oră, sau 15.600 kgr. pe 24 ore, sau 8.985 vagoane cardif pe 240 zile, cât lucrează morile noastre, căci astăzi stagnează $\frac{1}{3}$ din an, lipsindu-le debușul.

Căile ferate române pe de altă parte consumă,

împreună cu atelierele și pompele, 9.200 vagoane cărbuni străioi, plus lemne, lignit și păcură cari, transformate în combustibil de valoare cardifului, fac alte 4.000 vagoane cardif, deci:

Drumurile de fier consumă 9.200+4.000 — 13.200 vagoane cardif.

Morăria actuală consumă 8.985 vagoane sau mai mult de cât $\frac{2}{3}$ din consumul căilor noastre ferate. Costul acestor 8.985 vagoane loco Brăila trece peste 2.400.000 lei, iar totalul importului de cărbuni reprezintă o cifră de trei ori mai mare adică de 30.000 vagoane anual.

e) Agricultorii vor obține un preț mai mare la grâu, căci vor scăpa de spesele intermediarilor și de spesele exportului (comision, magazinagiu,lopătat, timbre, taxe și alte spese).

f) *Tărâța*. Această materie e azotoasă, care e greu de exportat. din cauza volumului ei va rămâne în țară pentru binele agriculturii, va nutri vitele se vor îngrășa apoi pământurile slăbite prin cultură. Prin aceasta ne vom putea dispensa de câmpiile pentru pășune, câmpii cari tind a se micșora din zi în zi pentru a face loc grâului și altor culturi producătoare de noi venituri.

g) Dacă considerăm că la 100 kgr. de grâu corespund, pentru aceeași valoare, 72 kgr. de făină, transportul acestui din urmă product este mai puțin costisitor pentru că, la o egală valoare în bani. greutatea se au între ele, precum 100 se are către 72; de aci dar derivă cu noi avem un avantaj de circa 0,75 fr. la suta de kgr. pentru transport în Aglia, spre exemplu, când exportăm făină în locul grâului.

h) Să nu se creadă că vom exporta făina, o marfă mai scumpă de cât grâul numai cu $\frac{1}{3}$, adică cu costul transformării în făină! — Vom exporta o marfă de un preț cu mult mai mare; căci se știe că exportul de făină este cu atât mai profitabil cu cât se practică pentru făinuri mai fine, cari adresându-se claselor avute, sunt mai apte de a suporta spese de transport, vamă, comision, etc.

Așa fiind, va intra în țară o mai mare cantitate de aur de cât s'ar putea presupune la prima vedere.

Credem a fi aproape de adevăr spunând că, de vom exporta o tonă de grâu, vom prinde 100 de lei, iar de vom exporta o tonă de făină vom prinde 200 de lei.

Această cestiune vom trata-o pe larg în capitolul prin care arătăm că numai prin exportul făinei am putea ajunge la desiderata multor economiști, adică să echilibrăm în favoarea noastră balanța comerțului cu Statele străine.

i) Prin acest export de făină fină va rămânea în țară mai multă făină ordinară, foarte igienică.

În vedere că morarul a avut un câștig mai mare de la făină fină exportată, el va scădea prețul la făina ordinară, destinată masei populației noastre. Iată dar cum un articol de prima necesitate, «pâinea de toate zilele», va deveni mai eficientă în România, lucru care va fi de cel mai mare ajutor clasei sărmene, cea mai numeroasă în țară.

Iată cum, favorisând exportul de făină, guvernul va putea veni — indirect — în ajutorul masei poporului.

j) Cele 98 mori perfecționate, servesc astăzi salarii la peste 2.500 lucrători și funcționari, salarii cari întrec suma totală de 2 milioane lei.

Prin înmulțirea instalațiilor de mori, se vor crea noi întrebuițări de funcțiuni particulare și ast-fel mărindu-se *spiritul de inițiativă privată*, postulanții vor aspira nu numai la funcțiuni de la stat, dar și de la industria privată. Incurajând industria vom vindeca plaga «*funcționarismului*», care ne conduce către «*socialismul de Stat*».

k) Exportatorul nu are necesitate de grâu, el cumpără numai când îi convine, căci și el a avut grija a contracta livrări cu termene mai îndelungate. El cumpără deci când găsesse conveniența când prețurile sunt scăzute în mod natural sau în mod artificial, prin presiuni prin cari exportatorii sunt capabili de a face, sistând pentru câte-va zile ori-ce cumpărătoare sau prin alte mijloace, având de scop a apăsa asupra prețurilor.

Morarul însă nu poate cumpăra grâu după plac și după conveniență, el trebuie să cumpere *continuu*, sau scump sau eficient, căci altminterlea riscă a-și opri moara, a plăti în van lucrătorii și a suferi pierderi din diferite direcții. Pentru a concretiza aceasta, vom spune că cheltueile măcinatului sunt de două feluri: 1) Cheltueli fixe (personal, amortimente, imposit, dobânzi, asigurare, etc. adică cheltueile cari curg în cazul când moara lucrează sau nu lucrează. 2) Cheltueile variabile (combustibil, materiale de uns, spese generale etc).

cari curg numai când moara lucrează. — Cheltueile fixe formează $\frac{2}{3}$ din costul măcinșului cele variabile numai $\frac{1}{3}$ din acest cost. — Se vede dar cât ar perde morarul dacă ar sta câte-va zile pe lună fără să lucreze. — Morarul trebuind deci a lucra continuu trebuie să-și cumpere continuu. — Iată cum morarul se prezintă în fața agricultorului ca un cumpărător *serios* de cât exportatorul și iată pentru ce morarul *trebuie protegiat și cultivat*, căci numai prin înmulțirea morilor se va dejuca stragemile exportatorilor.

l) În fine, vom încheia această lungă enumerațiune a avantajilor ce morile aduc țărilor, punând agricultorilor întrebarea; dacă în afară de avantajile materiale de preț ce-l obțin, vinzând grâul morarului, nu preferă a trata mai bine cu nisce industriali locali, al căror capital este vizibil, de cât a avea afaceri cu nisce intermediari exportatori, al căror capital nu este cunoscut, a căror stabilitate efemeră nu costă de cât în creditul ce li se acordă și care dintr'o singură speculațiune nereușită pot dispărea instantaneu din lumea comercială.

Nu numai prin asemenea disparițiuni scandaloase, creditul României a fost atacat în străinătate și discreditat din cauza unor speculanți ovrei.

Guvernul este dator să facă o anchetă prin care să se vadă cât câștigă speculanții și cât câștigă morarii, și apoi să se compare aceasta, cu dările ce unii și alții plătesc statului.

Se va vedea atunci cât de *asupriți sunt morarii*

Cum s'ar putea echilibra în favorul nostru balanța comerțului pentru România cu Statele străine

Studiind comerțul României cu State străine, suntem surprinși de rolul însemnat ce-l joacă cerealele pentru echilibrarea balanței comerțului nostru exterior.

Nu cunoaștem Stat care să vinză o mai mare cantitate de făinoase comparativ cu vânzarea și exportul celorlalte produse.

Peste 90 la sută din vânzarea ce o facem în străinătate este reprezentată în valoare și în cantitate de articolul «Substanțe făinoase».

Iată exportul general al României în ultimii 5 ani comparat cu exportul făinoase:

	1890		1891		1892		1893		1894	
	In vag.	In franci	In vag.	In franci	In vag.	In franci	In vag.	In franci	In vag.	In franci
Exportul total al României . .	222,090	275,958,400	205,400	274,662,000	195,930	285,384,000	239,549	370,651,788	207,116	294,198,300
» făinóselor	197,961	226,091,000	189,578	225,015,100	180,874	251,888,400	275,867	339,444,068	190,522	256,043,300
» » la % din total.	89,11 %	81,97 %	88,18 %	81,97 %	92,11 %	88,12 %	85,11 %	91,11 %	92,11 %	87,11 %

Astăzi exportul nostru de făină se urcă la cifra de 12 milioane lei, ce reprezintă o cantitate de circa 3.000 vagoane făină după statistica noastră. Exportul grîului este de 70.000 vagoane în valoare de 136 milioane lei.

În Statistica oficială prețul grîului, al făinei și al tăriței, sunt ast-fel fixate:

Grîu	18 fr. % de Kos. (1).
Făină	40 » » » »
Tăriță	6 » » » »

Dacă am exporta în loc de grîu făină și tăriță, am obține un preț de două ori mai mare, pentru aceeași cantitate, de cât dacă am exporta grîul brut.

Să vedem dar câtă făină și tăriță ar trebui să exportăm în loc de grîu, pentru a ajunge să echilibrăm balanța comerțului nostru exterior.

Luăm exemplul anului 1893, când excedentul între totalul importului și exportului nostru a fost de:
 $430.000.000 - 370.000.000 = 60.000.000$ lei în defavorul nostru.

În acel an am vîndut 70.000 vag. grîu în valoare de 126.360.000 lei.

Pentru a mări cu 60 milioane valoarea grîului exportat ar trebui să măcinăm și să exportăm următoarele cantități:

27.000 vag. grîu a 1.800 fr. vag.	48.600.000 lei
34.400 vag. făină a 4.000 » »	137.600.000 »
8.600 vag. tăriță a 600 » »	6.160.000 »
70.000 vag. Total în valoare de.	191.360 000 lei

scăzînd actualul export de grîu în
 valoare de 126.360.000 lei
 avem un excedent de 65.000.000 lei
 sau cu 5 milioane mai mult de cât ar fi necesar pentru a echilibra balanța comerțului nostru, sau cele 60 milioane ce străinătatea ne trimite mai mult peste valoarea exportului nostru.

(1) Să nu fim surprinși că prețul grîului și făinei sunt mai mari de cât în realitate, căci nu trebuie să uităm că cifrele din statistica oficială nu se pot schimba din an în an lără a face imposibil un studiu comparativ al comerțului României cu statele străine.

Aceste 5 milioane vor acoperi cu prisos cantitățile de materiale, cărbuni, etc., pe cari străinătatea ni le va trimite în plus, dacă morăria s'ar întinde în România, și dacă s'ar stabili mori, suficiente pentru a măcina cele 34,400 vagoane grîu, ce astăzi exportăm în stare brută și pe prețuri derisorii și pe cari ar trebui, pentru a echilibra comerțul nostru exterior, să le măcinăm, și apoi să le exportăm.

Să vedem câte mori ar trebui să se instaleze pentru acest scop și ce capital angajat ar necesita.

Mai întăiu scim că morile noastre perfecționate stau mai mult ca $\frac{1}{3}$ parte a anului și că ele sunt capabile a măcina încă 20.000 vagoane, lucrînd numai 11 luni pe an (o lună fiind necesară pentru reparațiuni). Deci, pentru echilibrarea în favorul nostru a balanței comerțului, va trebui să instalăm mori capabile de a măcina:

$$43.000 - 20.000 = 23.000 \text{ vagone pe an.}$$

Morile mari fiind mai economice, atît ca primă instalațiune, cât și în ceea ce privește cheltuelile de fabricațiune, trebuie să adoptăm de la început mori de câte 10 vagoane măcinate pe zi. ¹⁾

Pentru a măcina cele 23.000 vagoane ar trebui să se instaleze 7 mori de câte 10 vagoane cari vor lucra câte 330 zile pe an.

Costul acestor mori s'ar ridica la circa 6 milioane lei, și ele ar fi capabile să producă efectul atît de dorit de către economiști, adică să se saldeze în favorul nostru balanța comerțului României cu Statele străine. Guvernului, sub care se va realiza acest desiderat, i se va putea zice că *a bine meritat de la patrie*.

Am zis, că prin instalarea de noi mori vom trebui să aducem din străinătate, mașini accesorii de morărie și cărbuni, deci vom fi tributari străinătăței de o nouă sumă de bani anual, care ar desechilibra din nou balanța comerțului nostru,

(1) Am văzut că cea mai mare moară din lume, macină câte $63\frac{1}{3}$ vagoane pe zi, sau 20.000 vagoane pe an de 11 luni lucrătoare.

saldat cu un excedent eventual de 5 milioane după calculele de mai sus.

Putem lesne calcula în bani, materialele ce vom importa în plus din străinătate, și cari vor fi necesare pentru funcționarea acestor mori.

Cărbuni consumați pentru cele 43.000 vag. a 30 fr la fie-care vag. măcinat	1.290.000 lei
Amortisment în timp de 10 ani câte 10% pe an a capitalului angajat de 3 milioane lei în mașini aduse din străinătate (exclusiv clădirile cu material din țară).	300.000 »
Materiale, pânză de mătase, curele, etc., importate din străinătate pe an	160.000 »
Total	1.750.000 lei

Acest total deci nu întrece excedentul de 5 milioane lei.

Afară de aceasta, trebuie să luăm în considerațiune și alte materiale ce morăria și le procură din țară în cantități mai mari de cât cele din străinătate.

Trebuie să considerăm că se va da de lucru la atâtea brațe din țară, că se va stimula exploatarea minelor de lignit, petrolu și alte combustibile din țară.

MATERIALE PENTRU CLIMATOLOGIA ROMÂNIEI

Clima Sinaiei

Localitatea. — Sinaia, în munții Carpați, se găsește la 125 kilometri la Nordul Bucureștilor și la 19 kilometri la Sud de Predeal, unde este fruntaria.

Orașul Sinaia (long. 25° 34' E. Gr.; lat. 45° 21' N; alt. 860 m.) este așezat în amfiteatru în valea îngustă a torentului Prahova dealungul căruia calea ferată îl leagă cu Ploescii și de aci cu capitala.

Partea despre NW a orașului este adăpostită cu coamele uriașe ale munților Bucegi, printre cari se disting piscurile Vârful-cu-dor, Furnica, Peatra-Arsă, Jepi, Caraiman și Omul, a căror înălțime deasupra Sinaiei variază între 1.100 și 1.500 metri. De la rădăcina unuia dintre acești munți Peatra-Arsă, își ea cursul râulețul Peleş, care curge de la NW spre SE trecând mai întâiu pe la picioarele fermecătorului Castel regal și apoi pe lângă mănăstire, spre a se vărsa ceva mai sus de gară în Prahova, care curge de N. către S.

La Vest, orașul este adăpostit de muntele Pleșuvul, cu pâraele Cășeria, Valea Iancului, Zgorbova și Isvorul, urmând direcțiunea de la NW spre SE.

La SE. Sinaia este umbră de mărișii munți aflați pe cel-lat mal al prahovei, Piscul-Cânelui și Gagu, despărțiți prin valea și pâraul Gagu, care în cursul său ține direcțiunea de la SE spre NW.

În partea de Est a orașului și pe malul opus al Prahovei se află muntele Cumpătul, pe lângă care curge șerpuind de la E la W, apa Valea-Rea.

Toți acești munți îngrădesc Sineia de jur împrejur. Ei sunt acoperiți cu păduri de brad virginie. Vârfurile lor, goale de ori-ce pădure, procură abundentă pășune.

Toate apele care isvorăsc din acești munți se aruncă spumegând în Prahova, care este râul cel mai mare al localității și unul din cele mai importante ale districtului Prahova. El isvorăsc la vre-o 18 kilometri de localitatea ce descriem; urmând direcțiunea de la N la S, trece sgomotos adese-ori furios, prin Sinaia, care se găsește pe malul drept al său. Din cauza acestei văi la Sinaia suflă aproape exclusiv vânturile de la N și de la S.

Observațiuni. — Stațiunea meteorologică, înființată de Institutul meteorologic în cursul anului 1886, este instalată la mănăstire, la 860 metri de-de-asupra nivelului mării, adică cu 60 metri de-asupra stațiunii drumului de fer și cu 780 metri deasupra Bucureștilor.

Observațiunile au fost neconținut făcute la orele 8 a. m., 2 p. m. și 8 seara în timp mediu, prin îngrijirea Archimandritului Nifon, superiorul mănăstirii.

Descrierea stațiunii și a instrumentelor întrebuintate la facerea observațiunilor au fost publicate în col. VI din *Analele Institutului meteorologic al României*, unde se găsesc ¹⁾ și observațiunile amănunțite din anii 1886 la 1890. În volumele VII—X ale aceleiași publicațiuni se găsesc

¹⁾ Pag. D 113 — D 158.

observațiunile pe anii 1891—1894. Resumatul observațiunilor pe 1895 se găsește în *Buletinul observațiunilor meteorologice din România*, anul IV. În volumul XI din *Anale*, actual sub presă, se vor publica în extenso observațiunile de la Sinaia pe 1895, precum și un studiu amănunțit asupra cliimei acestei localități, dedusă din perioada de 10 ani, de la 1886 la 1895.

În cele ce urmează dăm un resumat foarte succint al acestui studiu, indicând numai rezultatele cari caracterizează clima Sinaiei.

Temperatura. — Temperatura mijlocie anuală este egală cu $5^{\circ}.7$. Cea mai ridicată temperatură anuală a fost $6^{\circ}.1$ în 1892 și cea mai coborâtă $5^{\circ}.0$ în anul următor. Temperaturile mijlocii anuale la orele 8 a. m., 2 p. m. și 8 seara sunt respectiv egale cu $4^{\circ}.9$, $9^{\circ}.5$ și $5^{\circ}.3$. Din comparațiunea temperaturii anuale de la Sinaia cu cea de la Sulina, la nivelul mării, rezultă că o descrescere de un grad de temperatură corespunde cu o elevațiune de 165 metri.

Mijlocia temperaturilor maxime zilnice fiind de $10^{\circ}.8$ și a celor minime $1^{\circ}.3$, rezultă că oscilațiunea medie a temperaturii în cursul unei zile este de $9^{\circ}.5$. Această valoare este cu $1^{\circ}.2$ mai mare decât la nivelul mării.

Valorile extreme ale temperaturii în cursul celor 10 ani de observațiuni au fost $+29^{\circ}.0$, înregistrată la 31 August 1890 și la 28 August 1894, și $-28^{\circ}.0$, înregistrată la 28 Novembre 1882. La Sinaia deci, oscilațiunea termometrică îmbrățișează numai 57 de grade. Această valoare, care este mult mai mică decât valorile corespunzătoare din localitățile noastre de câmp, este cu aproape 4 grade inferioară diferenței dintre temperaturile extreme observate la Sulina, la nivelul mării. La munte dar, la Sinaia, temperatura, de și rece, este însă mai constatată și prin faptul, că la Sinaia termometrul nu s'a coborât nici odată așa de jos precum s'a coborât în alte localități de câmpie și în regiunea dealurilor. Se știe într'adevăr, că la București termometrul s'a coborât în Ianuarie 1888 la $-30^{\circ}.5$ și că în Ianuarie 1893⁽¹⁾ s'a înregistrat $-34^{\circ}.0$ la Pănesci-Dragomiresci lângă Roman, și chiar $35^{\circ}.6$ la Str-

hareț (Olt). La Sinaia cea mai coborâtă temperatură înregistrată până acum a fost, după cum am văzut, numai de $-28^{\circ}.0$.

Anotimpurile au următoarele temperaturi mijlocii:

Iarna.	— $4^{\circ}.2$
Primăvara.	$5^{\circ}.5$
Vara.	$14^{\circ}.9$
Toamna.	$6^{\circ}.7$.

Temperatura primăverii este aproape identică cu temperatura anuală. Deși excesivă, clima Sinaiei, unde deosebirea între iarnă și vară este de $19^{\circ}.1$, este mult mai puțin excesivă decât clima regiunii de câmpie și chiar decât cea a localităților noastre de pe lângă malul mării.

Cea mai friguroasă iarnă a fost cea a anului 1891, când a avut mijlocia $-6^{\circ}.4$. În acest anotimp, atât luna Decembre cât și Februarie au fost foarte reci. Vara cea mai călduroasă a fost tot cea a anului 1891, cu valoarea mijlocie $15^{\circ}.8$. În acest an, lunile Iulie și August au fost tot atât de călduroase și temperaturile lor au fost mult mai ridicate ca valorile mijlocii.

Următoarele cifre arată cari sunt temperaturile mijlocii lunare, precum și valorile extreme ce au fost atinse de aceste mijlocii:

	Mijloc	Mijl. extreme.	
Ianuarie	-5.0	-9.4	-0.7
Februarie	-5.9	-8.0	-2.2
Martie	0.6	-1.1	2.1
Aprilie	4.9	1.8	6.8
Mai	10.9	8.7	12.4
Iunie	13.4	11.7	14.7
Iulie	16.1	14.8	16.9
August	15.1	13.0	17.7
Septembrie	11.2	8.9	14.0
Octobre	7.4	6.3	9.2
Novembre	1.4	-1.4	3.3
Decembre	-2.8	-6.2	1.8

Lunile Ianuarie și Februarie, cari sunt cele mai friguroase, au temperaturile lor mijlocii aproape identice. Se întâmplă foarte adese-ori, că luna Februarie să fie mai friguroasă ca Ianuarie. Același lucru se întâmplă câte-o dată pentru lunile Iunie și Mai și pentru Novembre și Decembre.

De și în mulți ani se întâmplă ca luna August să fie mai caldă decât Iulie, în general însă această din urmă lună este cea mai călduroasă din cursul unui an. Luna August este în general cu

(¹) Temperatura lunii Ianuarie 1893, în *Analele Academiei Române* Seria II, t. XV, *Desbateri*, pag. 379.

un grad mai rece de cât Iulie. Cu toate acestea temperaturile maxime absolute au în general loc în luna August. Cea mai ridicată temperatură mijlocie lunară a avut loc în August 1890.

Diferența între cea mai călduroasă și cea mai rece lună din cursul unui an este de 21° . Variațiunea temperaturilor mijlocii de la o lună la alta este în mijlociu egală cu 3° .

Numărul zilelor de îngheț, adică a acelor zile în cari termometrul a atins 0° sau s'a coborât sub această valoare, esre foarte însemnat. În mijlociu sunt, în cursul unui an, 151 de aceste zile, din cari 83 în cursul iernei, 40 în primăvară și 28 în toamnă. Vara este singurul ano-timp, în care termometrul nu se scoboară la 0° . Lunile Maiu și Septembrie, între care cad vara, au în mijlociu câte o singură zi de îngheț.

Zile de iarnă, adică zile în cari termometrul se menține neconținut la temperatura de topire a gheții sau sub această temperatură, sunt în mijlociu 57. Numai în lunile de la Maiu la Septembrie nu am avut până acum zile de iarnă.

Ca consecință a marelui număr de zile de îngheț, sunt la Sinaia foarte puține zile de vară: de abia 16. Prin zi de vară înțelegem acele zile, în cari termometrul a atins sau a întrecut 25° .

Umezeala. — Starea higrometrică sau umezeala relativă a aerului are drept mijlocie anuală 77% . Valorile anuale la orele 8. m, 2 p. m. și 8 searasunt respectiv 81% , 66% și 84% . În mersul său anual, acel element presintă o creștere în lunile Maiu și Iunie. Lunile Iulie și August, cari sunt cele mai uscate, au aceeași stare higrometrică, 71% . Lunile Decembrie și Ianuarie sunt cele mai umede, 84% .

Umezeala absolută sau tensiunea vaporilor din atmosferă are drept mijlocie anuală 6.2 mm. Cea mai mică valoare lunară a acestui element, 2.8 mm, are loc în Februarie și cea mai mare valoare, 10.5 mm, în Iulie. Valorile anuale la orele de observațiuni diferă foarte puțin între dânsle: 6.0 mm la 8 a. m., 6.2 mm la 2 p. m. și 6.6 mm la 8 p. m.

Ploaia. — Sinaia este o localitate ploioasă. Într'un an cantitatea de apă ce se adună din ploae zăpadă sau ori-ce alt hidrometeor, este de 805 mm. De la un an la altul, cantitatea anuală variază în foarte mari proporțiuni. Anul cel mai ploios din epoca ce considerăm a fost 1889, când l'a adunat un total de apă de 1.148 mm; anul

cel mai secetos a fost 1894, în care s'a adunat numai 537 mm.

Cea mai mare cantitate de apă din cursul unui an cade în timpul verei, 299 mm; în al doilea rând vine primăvara, cu 196 mm; în al treilea toamna, cu 159 mm. și în fine iarna, care este ano-timpul cel mai secetos și în care nu se adună în mijlociu decât 151 mm.

Dintre toate lunile, Iunie este cea mai ploioasă și Februarie cea în care se adună cea mai mică cantitate de apă.

În cursul unui an, sunt la Sinaia 112 zile în cari se adună apă din ploaie sau din alți hidrometeori. Acest număr se reduce la 97, dacă considerăm ca zi de ploaie numai acea în care s'a adunat cel puțin un milimetru de apă. Vara este anot-impul, care are cele mai multe zile de ploaie 33, și toamna cele mai puține. 19. În cursul iernei sunt mai tot atâtea zile de ploaie ca și toamna. Ca și pentru cantitatea de apă, luna Iunie are cele mai multe zile de ploaie și Februarie cele mai puține.

Cantitatea de apă pe zi de ploaie, adică raportul dintre totalul ploaiei la numărul zilelor de ploaie din cursul unui an, este de 7.20 mm. La Sulina, unde ploaia este mult mai mică cantitate acest raport este de-abia egal cu 4.03 mm.

Cantitatea zilnică de ploaie, adică raportul dintre totalul apei adunate la numărul zilelor din cursul anului, este de 2.20 mm; la Sulina acest raport este numai de 1.20 mm.

Ploile, deși sunt la Sinaia mai abundente de cât în alte localități, nu sunt cu toate acestea prea abundente în curs de 24 ore consecutive. Cea mai mare cantitate de apă ce s'a adunat în curs de 24 de ore a fost de 62.6 mm, la 19 Octombrie 1888. O cantitate aproape egală cu aceasta 62.2 mm, a fost adunată la anul următor, la 14 Iulie. În multe localități la noi în țară, ploile în curs de 24 de ore sunt mult mai abundente decât valorile arătate mai sus pentru Sinaia.

În cursul unui an sunt aci în mijlociu 34 zile în cari ninge. Aceste zile de ninsoare sunt cuprinse în zilele de ploaie, de cari am vorbit mai sus. În anul 1893 a fost cel mai mare număr de zile de ninsoare 50. Numai în cursul lunilor de vară nu ninge. În mijlociu avem 10 zile de ninsoare iarna, 9 primăvara și 5 toamna.

Perioadele de uscăciune, acele perioade adică

în cari nu cade decât foarte puțină ploaie, precum și perioadele de secetă, acele adevărate în cari ploaia nu cade absolut de loc, au și la Sinaia une-ori durate destul de lungi. Ast-fel în 1894, an foarte secetos în toată țara, am avut la Sinaia două perioade de secetă foarte însemnate pentru această localitate muntoasă. Una de 33 de zile, de la 2 Novembre la 5 Decembre, și alta de 26 de zile, de la 8 Ianuarie la 2 Februarie 1894. ¹⁾

Presiunea atmosferică.— Presiunea atmosferică redusă la 0^0 are drept mijlocie anuală 686.8 mm. Toamna este anotimpul cu presiunea cea mai ridicată și primăvara cu cea mai coborită. În lunie barometrul este cu tocmai atât de înalt ca valoarea anuală. De la Ianuarie la Iunie, mijlociile bune sunt inferioare valorii anuale; în restul anului ele îi sunt superioare. Valorile extreme ale înălțimii coloanei barometrice au fost 703.6 mm, la 16 Novembre 1888, și 765.0, la 10 și 22 Februarie 1889. Coloana barometrică oscilează deci aci de 38.6 mm.

Vinturi.— Situațiunea Sinaiei în valea Prahovei, care curge de la N la S, și adăpostită după cum este aproape de toate celelalte părți cu munți înalți, face ca vântul în această localitate să aibă o predominanță însemnată din direcțiunea N. În cursul unui an, vântul din această direcțiune suflă în mijlociu de 34%. Vântul cel mai frecuent după acesta este cel de la S, cu 16%. Vântul care suflă din aceste două direcțiuni formează deci 51%. Calmurile fiind de 21%, rămân numai 38% pentru vânturile cari suflă din celelalte 6 direcțiuni, între cari direcțiunile SW și NE sunt cele mai frecvente, cu câte 11%. În cursul primăverii și al toamnei se constată o diminuțiune a vântului de la N și o creștere a celui din direcțiunea S.

În cursul unui an sunt 45 de zile cu vânt tare. Dintr'acestea 18 sunt în cursul iernei și 11 în al primăverii. Luna Februarie este cea, care are mai multe zile cu vânt tare.

Nebulositate.— Nebulositatea mijlocie anuală este egală cu 5.9, ceea ce corespunde cu un cer în general noros. Dintre toate anotimpurile, primăvara are cea mai mare nebulositate. În general, în timp de 360 zile din cursul unui an, sunt 96 zile senine, 133 noroase și 131 zile acoperite, cea

ce face pentru 100 de zile: 27 senine, 37 noroase și 36 acoperite. Față cu Sulina, nebulositatea la Sinaia este prin urmare foarte mare.

Soarele strălucesc în această din urmă localitate în timp de 1.477 de ore într'un an. Pentru o localitate aflându-se la aceeași latitudine ca Sinaia, însă la un loc descoperit, durata posibilă a strălucirii soarelui este de 4.450 de ore. Incunjurată însă, după cum este, de munți înalți, soarele nu se află de-asupra orizontului sau decât o fracțiune din această durată. N'am putut până acum determina care este durata posibilă a aflării soarelui de-asupra porțiunii de orizont de care po-profită locuitorii din Sinaia. Această determinare se va face ulterior. Ne putem da seama până la un oare care punct de gradul de nebulositate at cerului la Sinaia, comparând cifra de 1.477 de ore de strălucire efectivă a soarelui în aceasta localitate într'un an cu cifra de 2.173 de ore, cât într'adevăr el strălucesc la București, a căror latitudine este aproape cu un grad mai mică decât a Sinaiei.

Următoarele cifre arată mersul duratei de strălucire a sórelui la Sinaia și la București în cursul anotimpurilor :

	Sinaia	București
Iarna . . .	199 ore	224 ore
Primăvara . .	330 »	566 »
Vara . . .	589 »	894 »
Toamna . . .	359 »	490 »

La Sinaia sórele, în curs de 130 zile dintr'un an, nu se arată, de loc, pe când la București el nu se arată de cât 76 de zile.

Diverse.— Dacă vom adăugi, că într'un an sunt în mijlociu 21 de zile de furtuni (orage), 4 zile în cari cade grindină sau măzăriche, 22 zile cu cătă, și că solul este acoperit cu zăpadă în curs de 95 de zile ¹⁾, vom fi trecut în revistă cele mai principale elemente cari caracterisază clima Sinaiei.

În cele două tabele cari însoțesc această notiță s'aŭ arătat valorile numerice lunare, anuale și pe anotimpuri, cari determină clima acestei localități muntoase. Sperăm că în curînd vom putea organiza o stațiune meteorologică în clădirea ce Ministerul Agriculturii a construit pe muntele Fur-uica, la 2.020 metri d'asupra nivelului mării.

București, 10 (22) Februarie 1896.

¹⁾ Dedus din anii 1892—1895.

¹⁾ Ploaia în România în 1894, în *Analele Institutului meteorologic al României*, Vol X, pag. B 70

SINAIA

Elemente climatologice

Tab. 1.

Luni și anotimpuri	Temperatura aerului C°						D i e			Umedeala		Pres. atmosf. o° mm		Nebulositate					
	La orele			Mijlocie	Estr. abs.		Cu îngheț Min. VI	De iarnă Max. VI	De vară Max. Δi	Relat. %	Absol mm	Mijlocie	Estr. abs.		Mijlocie	D i e			Străl. so- relui, ore
	8	14	20		Max.	Min.							Max.	Min.		Se- nine	No- rôse	Aco- perite	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20
Ianuarie . .	— 6,7	— 2,3	— 5,2	— 5,0	10,8	—25,0	28,6	17,0	—	84,0	3,01	686,0	701,9	669,1	5,8	8,8	10,2	12,0	64,1
Februarie . .	— 6,9	— 1,5	— 5,0	— 4,9	13,5	—22,0	27,1	16,2	—	80,4	2,82	85,1	701,0	665,0	6,0	7,8	9,0	11,4	86,1
Martie . . .	— 0,9	4,2	0,2	0,6	21,5	—18,6	25,0	5,3	—	77,2	3,83	84,0	698,6	670,0	6,4	6,4	11,2	13,8	107,4
Aprilie . . .	4,4	8,6	4,7	4,9	20,5	— 9,0	13,8	0,3	—	70,9	4,93	83,5	694,3	669,7	6,4	6,1	9,6	13,7	94,7
Mai	11,5	14,8	10,5	10,9	28,0	— 2,7	0,9	—	0,7	72,1	7,95	86,4	695,7	665,5	6,7	3,9	11,8	13,3	128,0
Iunie	14,2	16,8	13,0	13,4	28,5	0,6	—	—	0,7	75,4	9,33	86,9	694,0	676,9	6,4	3,9	13,4	11,4	139,3
Iulie	16,8	20,2	15,6	16,1	28,5	4,5	—	—	0,6	71,0	10,53	87,5	693,8	679,1	5,2	9,2	14,7	7,1	214,8
August . . .	15,6	20,1	14,9	15,1	29,0	2,7	—	—	0,5	71,4	9,98	88,4	695,3	677,1	4,5	13,8	11,7	5,5	234,6
Septembrie .	10,2	16,3	10,6	11,2	28,9	— 2,8	1,6	—	1,2	75,1	7,98	89,7	699,2	678,2	4,5	12,2	11,6	6,2	165,7
Octobre . . .	5,6	12,1	7,0	7,4	27,0	— 9,5	6,8	0,5	0,2	78,9	6,44	88,4	701,7	672,3	5,6	9,5	11,1	10,0	128,1
Novembre . .	— 0,4	4,8	1,1	1,4	20,5	—28,0	19,2	5,9	—	82,5	4,49	88,4	701,7	669,3	6,3	6,8	9,9	13,2	65,2
Decembre . .	— 4,1	— 0,1	— 3,1	— 2,8	14,6	—21,5	27,9	11,7	—	84,1	3,38	86,8	703,6	666,7	6,4	7,3	9,3	14,4	49,0
An	4,9	9,5	5,3	5,7	29,0	—28,0	150,9	56,9	15,9	77,0	6,19	680,8	703,6	665,0	5,9	95,7	133,5	131,5	1477,0
Iarna	— 5,9	— 1,3	— 4,4	— 4,2	14,6	—25,0	83,6	44,9	—	82,8	3,07	686,0	703,6	665,0	6,5	23,9	28,5	37,8	199,2
Primăvara . .	5,0	9,2	5,1	5,5	28,0	—18,0	39,7	5,6	0,7	73,4	5,45	84,0	698,6	665,5	6,5	10,4	32,6	40,3	330,1
Vara	15,5	19,0	14,4	14,9	29,0	0,6	—	—	13,8	72,8	9,95	87,6	695,3	676,9	5,3	26,9	39,8	24,0	588,7
Toamna . . .	5,2	11,1	6,2	6,7	28,9	—28,0	27,6	6,4	1,4	78,8	6,30	88,8	701,7	679,3	5,5	28,5	32,6	29,4	359,0

SINAIA

Elemente climatologice

Tab. 2.

Luni și anotimpuri	● apă sub formă * Δ ▲		Dile de ploaie * Δ ▲		Cantitatea de apă		Numărul zilelor cu							Reparațiunea vînturilor pe direcțiuni în %								
	Total mm	Maxim. în 24 h.	o.1 mm VI	1.0 mm VI	zilnică	Pe zi de ploie cu ≥ 0.1	Zăpadă *	Solu acoperit cu zăpadă	Ceață	Grindină și năzărie	Furtună	Vînt tare	N	NE	E	SE	S	SW	W	NW	Calm	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	
Ianuarie . .	61,9	46,6	6,9	6,2	2,00	8,97	5,7	25,8	5,0	—	—	5,4	30,1	11,2	0,4	0,9	16,0	12,7	0,3	4,3	18,1	
Februarie . .	40,3	32,0	6,6	5,1	1,44	0,10	5,9	22,0	3,6	—	—	7,3	41,1	14,2	0,5	0,8	13,9	9,2	0,4	3,5	16,4	
Martie . . .	46,3	39,8	7,8	5,5	1,49	5,93	5,3	15,5	1,7	0,2	0,2	5,6	35,2	10,7	1,3	0,3	15,8	12,0	0,8	2,6	21,3	
Aprilie . . .	63,9	35,6	10,7	9,7	2,13	5,97	3,9	4,5	0,9	0,7	1,2	3,3	27,2	8,0	1,0	0,5	19,5	15,8	1,0	2,7	24,3	
Mai	85,8	43,0	12,0	11,1	2,77	6,81	0,3	1,0	0,1	1,3	4,1	2,1	29,9	8,3	2,1	1,0	19,8	12,8	0,7	3,9	21,0	
Iunie	128,0	57,4	15,0	14,3	4,27	8,20	—	—	0,6	1,0	3,9	2,8	41,8	10,2	2,4	0,8	11,7	10,4	0,7	3,2	18,8	
Iulie	95,9	62,2	12,0	10,4	3,10	7,99	—	—	0,2	0,4	5,7	2,0	29,4	13,0	3,2	2,4	11,9	9,3	0,9	6,0	23,9	
August . . .	75,1	40,0	9,5	8,2	2,42	7,91	—	—	0,3	0,1	3,8	2,4	34,2	12,9	1,5	1,0	13,3	5,9	1,3	4,3	25,0	
Septembrie .	51,0	38,0	7,2	6,2	1,70	7,08	0,1	—	1,1	0,1	1,4	2,1	34,3	11,0	0,9	1,1	13,2	8,0	0,9	3,1	26,9	
Octobre . . .	60,8	62,6	7,0	6,1	1,96	8,69	1,3	0,8	2,2	0,1	0,5	3,3	27,8	8,5	1,4	1,1	18,6	14,4	1,2	3,8	23,2	
Noembrie . .	47,7	31,2	6,8	6,0	1,59	7,01	3,8	7,5	3,1	0,1	—	4,1	39,5	9,8	1,1	1,3	16,4	11,3	0,7	2,5	17,4	
Decembre . .	48,8	31,0	9,1	7,5	1,58	5,30	7,4	18,5	3,4	—	0,1	5,0	37,9	8,9	2,0	0,6	10,7	12,0	0,3	3,5	18,1	
An	805,5	62,6	11,8	96,7	2,20	7,20	33,7	95,5	22,2	4,0	20,9	45,4	34,5	10,7	1,5	1,0	15,6	11,1	0,8	3,6	21,2	
Iarna	101,0	46,6	22,6	18,8	1,68	6,68	19,0	66,3	12,0	—	0,1	17,7	38,1	11,2	0,8	0,6	15,6	11,8	0,4	3,8	17,7	
Primăvara . .	196,0	43,0	31,1	26,7	2,13	6,30	9,5	21,0	2,7	2,2	5,5	11,0	30,7	9,2	1,5	0,6	18,3	13,5	0,8	3,1	22,3	
Vara	299,0	62,2	37,1	32,9	3,25	8,06	—	—	1,1	1,5	13,4	7,2	34,8	12,4	2,4	1,5	11,9	8,8	1,0	4,4	22,8	
Toamna . . .	159,5	62,6	21,0	18,3	1,75	7,59	5,2	8,3	6,4	0,3	1,9	9,5	33,8	10,0	1,1	1,1	10,1	11,2	1,0	3,2	22,5	

NOTĂ ASUPRA FABRICAȚIUNEI VARURILOR HIDRAULICE

IN BASINUL RONULUI (A. Gobin inginer șef.)

Dacă ne vom putea procura datele necesare acestei notă va fi urmată de studiul fabricației varului în valca Prahovei.

Introducere

Industria varului hydraulic a luat în timpii din urmă, în bazinele Ronului, o dezvoltare așa de mare în cât face astăzi una din ramurile cele mai însemnate ale comerțului acelei regiuni, în același timp, procedurile de fabricație s'au perfecționat și au adus prepararea, ca produs accesoriu al varului, a unui escelent ciment cu priză lentă.

La Lyon, să întrebuințeze mai cu seamă:

- 1) Varurile numite *du midi*, de culoare albă, care provin din Ronul-de-jos (Teil, Cruas, *Ardèche*, Homme d'Armes, *Drôme* etc.) pentru care varul Teil reprezintă tipul cel mai perfect;
- 2) Varul din Ronul de sus (Montalieu) și de Saint-Hilaire de Breus în Isère;
- 3) Varurile din Bugey (Virieu, Bonoets). Uzinile de la Teil nu fabrică de cât un singur fel de var; acelea de la Montalieu, Virieu și Bons fabrică un var numit *ușor* și un var numit *greu*; toate aceste uzine fabrică în același timp cu reziduurile fabricației varurilor, un excelent ciment cu priză înceta.

Fabricarea varului de la Teil

Uzina Pavin de Lafarge

Această uzină este situată pe malul drept al Ronului, la 4 k.m. mai jos de Teil. Cariera care are un front de 600 m. lungime și 120 m. înălțime, este deschisă în neocomianul inferior (calcar cu criocerii). Extracțiunea stâncelor să face cu mine puternice; subdiviziunea blocurilor să face apoi cu mine mai mici. În fine petrele sunt sfărâmate în bucăți late de la unu la doi decimetri cubi, înălțurând pe cât se poate neegalitățile de grosime, pentru a putea obține o ardere uniformă.

Arderea. — Cuptoarele întrebuințate sunt de formă ovoidă cu ardere continuă; ele sunt actualmente în număr de 42 și au o capacitate care variază de la 45 până la 57 m.c. Combustibilul

este huilă în bucăți mici în proporția de 110 kgr. de huilă pentru un metru cub de calcar sfărmat cântărind 1250 kgr. adică 9% aproape. Arderea durează aproape 3 zile. Scoaterea din cuptor se face în mai multe rânduri pe zi, scoțând zilnic a treia parte din capacitatea cuptorului. Grila cuptorului este destul de sus așezată pentru a putea vâra un vagon de deșeu; scoțând câteva bare din grila, varul cade direct în vagoane. Lucrătorul trieza părțile necoapte pe care le vede.

Ultimele cuptoare construite sunt prevăzute cu o grila specială care permite de a le descărca mecanic; această grilă măresce tragerea și acționează coacerea.

Stingerea. — Varul este transportat sub șopruri unde este udat cu stropitori (apa întrebuințată aproape $\frac{1}{10}$ din greutatea varului) apoi e așezat în grămezi și lăsat în voe. Stingerea se produce imediat cu o mare degajare de căldură și de vapori de apă; varul crapă și se reduce puțin câte puțin în praf; e lăsat ast-fel zece sau cinci-spre zece zile, pentru a obține o stingere completă.

Varul as-fel stins este încărcat în roabe și trecut prin grătare așezate la intrarea morilor pentru a separa părțile mari ne arse. Într-o parte a uzinei, varul supus stingerii este grămadit în gropi longitudinale în fundul cărora, din distanță în distanță, se găsesc grile cu ochiuri mari; pentru a ridica varul el e trecut printre aceste grile pentru a cădea într'un spațiu unde se găsește o curea cu palete care transportă varul către mori. Acest var, la intrarea în mori, este trecut printr'un grătar cu ochiurile și mai mici care separă părțile ne arse. Aceste părți ne arse sunt aruncate; câte o dată sunt duse din nou la cuptoare când transportul nu e greu.

Cernutul. — Varul ast-fel curățat este supus la o primă cernare (*blutage*) într'un cilindru poligonal asemenea celor de la mori și acoperit cu o pânză metalică No. 40 (1) Axa este puțin înclinată pentru a putea aduce în punctul cel mai

(1) Numerele pânzelor metalice corespund cu numărul firelor conținute în degetul linear, adică aproape 27 m/m

de jos al aparatului și a primi într'un recipient special materiile care nu trec prin această pânză. Pentru a o protege contra părților ne arse mai mari pe care poate să le conține încă varul stins, să așeze în inteiorul cilindrului, aproape de pânză o grilă formată de vergele de fier așezate paralel cu axa aparatului și formând ast-fel o colivie poligonală care conține toate părțile ne arse.

Pulberea fină culeasă prin această primă cernere este amestecată cu cea care provine din două cernerii succesive.

Părțile care nu trec prin pânză, sunt culese la extremitatea cilindrului și constituiesc *les grappiers* formați din părți albe ne stinse și părți negre supra arse. Aceste reziduuri sunt măcinate între pietre așezate la 2 cm aproape unele de altele și făcând 120 de învărtituri pe minut, Produsul acestei măcinări este dus într'un al doilea cilindru asemenea celui dintâi, însă încunjurat cu o pânză mai fină No. 50; pulberea cernută să amestecă cu produsul primei ciurui. Reziduurile sunt măcinate din nou în aceleași mori, pe urmă duse într'un al treilea cilindru învelit tot cu o pânză No. 50.

Pulberea fină să amestecă cu cele obținute anterior ¹⁾ constituind varul de *Teil* din comerț. El e pus în vânzare în saci de 50 kgr. Uzina produce 800 tone pe zi în mediu, sau 200.000 tone anual. Varul să vinde 12 până la 14 lei tona la uzină.

Densitatea acestui var ne tasat este de 0.72 aproape; ea face prisă sub apă în opt-spre-zece ore la temperatura ordinară.

Reziduurile provenind din ultima cernere erau altă dată aruncate. Un impiegat al uzinei avu idea de a le pulverisa și de a face un mortar slab care, comprimat cu presa hidraulică, dădea cărămizi a căror textură să apropia mult de cea a unor calcaruri naturale compacte. Mai târziu în 1869 D. Pavin de Lafarge găsi mijlocul de a face un foarte bun ciment cu prisa lentă numit *Ciment Portland-Lafarge de Tiel*.

Ciment Portland-Lafarge

Reziduurile fabricațiunei varului sunt așezate sub

¹⁾ Acest amestec să face automatic punând cilindreele în aceeași cameră cu planșul dispus în tremie pentru a aduna pulberile într'un punct de unde ele sunt ridicate cu o noria pentru a fi transportate în halele de punere în saci. În aceeași cameră să găsească două cilindree cu pânza No. 40 și două cu pânza No. 50

sopruuri, unde timp de o lună să delitează la aer. Pulberea care se formează în această stingere spontană este separată de reziduuri prin cernere; rezultatul e încă var idraulic care să amesteca altă dată cu cele trei prime produse, dar acum el este pus la o parte pentru a fi supus la diferite încercări și pentru întrebuințare specială.

Proporțiunea pulberii este de 9 până la 10 la 100 din greutatea reziduurilor.

Reziduurile ast-fel curățite sunt măcinate între pietre foarte apropiate și produsul este dus într'un prim cilindru cu pânza metalică No. 80. Pulberea obținută este amestecată cu produsul unei a doua cernerii.

Reziduurile obținute în această primă cernere sunt măcinate a doua oară și produsele sunt duse într'un al doilea cilindru cu pânza metalică No. 100.

Reziduurile precedentei cernerii formează un fel de nisip fin (*sablette*) în proporția de 16—17 la 1000. Acest reziduu (*sablette*) este măcinat în mori speciale de fontă (*meuletons*) apoi este dus într'un cilindru cu pânza No. 150. Pulberea cernută constituie un ciment negru care să pune în silozuri timp de 40 zile, apoi e pus în fabricarea celorlalte două pulberi. Acest amestec de trei pulberi constituie un ciment cenușiu care e lăsat cât-va timp în silozuri și apoi vîndut sub numele de *ciment Portland-Lafarge de Teil*. Acest ciment ne tāsat are o densitate de 1.10 aproape; el face priza după câte-va ore și să vinde la uzină cu 30 până la 40 lei tona.

Producțiunea cimentului este aproape de 1/10 a celei a varului.

Ciment alb. Se întâmplă câte o dată că reziduurile conțin o mai mare porțiune de părți ne stinse, atunci aceste reziduuri (*grappiers blancs*) sunt puse la o parte pentru a fi tratate în vederea producțiunei de ciment. Acest ciment obținut în cilindrele cu pânze No. 80 și 100, este mai alb și mai puțin greu de cât cel-alt; el nu să mai amestecă cu cimentul brun, ci se vinde de a dreptul fabricanților de dale comprimate sub numele de *ciment alb*. El nu formează de cât sfertul producțiunei totale de ciment.

Verificațiunii și încercări. Un supraveghetor urmărește în permanență lucrarea cernutului; el ea mostre de pulberi din diferite cilindre și le cerne

în site cu pânza No. 140; pentru a se asigura dacă nu conțin reziduiuri. Dacă conțin atunci aceasta e o probă că pânza cilindrului corespunzător este ruptă și atunci se repară imediat.

Într'un laboratoriu special, se fac de asemenea în permanență încercări de rezistență la tracțiune a varurilor și cimenturilor fabricate, pentru a se asigura de perfecta omogenitate a produselor.

Aceste încercări se fac cu aparatul Michaëlis; ele sunt înscrise cu toate deslușirile într'un registru.

Înmagazinarea Varul fabricat este pus în saci plumbuiți, cântărind net 50 kgr. care sunt puși în vânzare imediat. Cimentul, din contră este înmagazinat în silozuri, unde e păstrat o lună sau două.

Să știe, în adevăr, că e avantajos a păstra cât-va timp cimentul înainte de a-l întrebuința.

Această păstrare, timp mai scurt însă, ar fi bună asemenea și pentru varuri, în care intră produsul unei măcinări. Timpul cerut pentru predarea varului, transportul în întrepozite și întrebuințarea pe șantier, ajunge în general pentru a obține repausul echivalent cu înmagazinarea în silozuri; dacă însă acest timp nu e destul de lung atunci ar trebui amânată puțin întrebuințarea unui var de fabricațiune prea recentă.

VARUL DE RONUL DE SUS

Uzinele Montalieu și Bouvesse (Isère)

Generalități. Uzina Montalieu, situată pe malul stâng al Ronului, la 70 km. mai sus de Lyon nu fabrica altă dată de cât un singur fel de var. Din 1870 să utilizează resturile primei cerner. pentru a face, un al doilea fel de var numit *var greu*, numele de *var ușor* fiind rezervat produsului primitiv. În fine cu reziduurile varului greu să fabrică, ca la Teil, un foarte bun ciment cu priză lentă. Această uzină are actualmente 19 cuptoare, a fost stabilită 300 m. amonte de cea de la Montalieu; aceste două uzine alimentate de acelaș gizment calcar argilos (oxfordian) sunt reunite astăzi sub aceeași direcțiune.

Aceste uzine produc anual 32,000 tone:

22,000 tone var ușor

6 000 tone var greu

4,000 tone ciment.

Aceste uzine au împreună 29 cuptoare de formă

ovoidă având 8 m. înălțime și 3 m. diametru la mijloc. Umflarea e puțin pronunțată și forma generală să apropie de aceea a unui cilindru pentru a înlesni scoaterea materiilor fără produceri de îngrămădiri (lomp).

Arderea. Calcarul argilos, sfărmat în fragmente, este pus în cuptoare cu straturi alternative de atracit în care s'a amestecat o mică cantitate de praf de cok, care activează combustiuinea. Aceste materii sunt dozate cu roaba. Calcarul trosnesce în general sub acțiunea căldurei, în urma evaporării apei de carieră conținută. Dacă calcarul a pierdut această apă, el numai trosnesce; să moaie atunci puțin combustibilul, vaporii de apă înlesnind descompunerea calcarului. Se consumă 150 până la 160 kgr. de combustibil pe tonă de produs.

Cuptoarele sunt căptușite la jumătatea superioară, cu cărămizi refractare și cu moaloane de talcschist pe jumătatea inferioară. Aceste moaloane cioplite din gros, nu costă de cât a treia parte cât cărămizile și durează aproape tot atât.

Arderea durează 80 până la 86 ore; să scoate din cuptoare câte 6 tone de o dată și în mai multe rînduri pe zi. Focarul dirigează încărcarea cuptorului ținînd seamă de temperatura gazelor ce se degagează prin orificiu. La încărcarea varului în roabe să face un prim triagiu a părților ne arse.

Stingerea. Roabele cu var sunt descărcate sub un șopru; fie-care roabă conținând aproape 100 kgr. var formează o mică grămadă care e stropită cu 10 litruri apă conținuți într'o stropitoare; varul ast-fel muiat, este făcut în grămezi și lăsat sub șopruri. Stingerea se face întâi foarte repede apoi se potolesce și, după 15 sau 20 de zile ea este completă. Varul stins e trecut atunci printr'un grătar de bare de fer rotund, de grosimea unui deget, distanțe de grosimea unei bare. Să separă ast-fel părțile ne arse cu toate cele-l'alte reziduuri.

Pulberea cade în cilindre. Ceea ce rămâne pe grătar coprînde:

1) Părțile ne arse care se recunosc ușor după formă și culoarea lor de piatră; ele sunt triate cu mîna și aruncate. Ele sunt în foarte mică cantitate;

2) Părțile prea arse care sunt fragmente de calcar care au încercat un început de topire din cauza

unui ecces de ardere care le transformă în ciment cu prisa lenită.

3) Părțile nestinse, care sunt fragmente ușoare, destul de arse, dar care au resistat la stingere. După triagiul părților ne arse, rămân părțile prea arse și ne stinse care sunt duse într'un concasar pentru a fi sfărâmate.

Produsul pulverisării este cernut și pulberea obținută este dusă pe grătarul pe care se pune produsul stingerei cu care se amestecă într'un cilindru.

Varul ușor. — Cilindrul așezat sub grătarul prin care să face prima curățire a pulberii provenită din stingere primesce în același timp produsul stingerei și al măcinării părților prea arse și ne stinse.

Scopul acestui amestec este de a obține un var de densitate convenabilă, prima pulbere dând un var prea ușor. Acest cilindru este de formă poligonală cu pânză metalică No. 40 analog cu cel de la Teil. Pentru a proteja pânza în contra micilor părți nearse, prea arse sau nestinse pe care pulberea supusă cernerei poate încă să le conțină, interiorul cilindrului este garnit cu un grătar făcut de vergele de fier de 0 m, 012 de diametru așezate paralel cu axa aparatului și distanțe de 0 m. 005. Pulberea provenind din această cernere este *varul ușor*. Acest var ne tasat, cântărește 665 kgr. metrul cub; tasat, el cântărește 745 kgr. aproape. El face prisă sub apa după 40 sau 48 ore, după temperatură, și se vinde cu 15 lei tona la uzină.

Var greu. — Reziduurile acestei prime cerneri sunt măcinate și cernute într'un cilindru cu pânză No. 50. Praful obținut în această cernere, constituie *varul greu*; el cântărește 1075 kgr, pe metrul cub, ne tasat, și 1265 kgr. când este tasat.

El este un produs intermediar între ciment și varul ușor și face prisă mult mai repede (15 până la 20 ore) El poate înlocui cimentul cu prisă lentă în multe împrejurări și se vinde cu 22 lei tona la uzină. Nu e pus în vânzare de cât după ce a stat trei luni cel puțin în silasuri unde părțile ce ar fi rămas nestinse să reduc în pulbere.

Ciment de Portland

Reziduurile obținute la cernerea care da varul greu constituiesc un nisip mediu, de culoare ce-

nușie închisă, care este expus sub șopruri la acțiunea aerului exterior. Părțile albe ce le conține se sting de la sine. După trecere de cel puțin o lună, să ia acest nisip pentru a-l curăți de varul ast-fel produs, pulberea este pusă peste grămezile de var în stingere. Acest nisip ast-fel curățat este măcinat în mori ordinare animate de o viteză de 100 învârtituri pe minut (diametru 1 m 50), apoi produsul obținut este cernut în cilindre cu pânza No. 70. Reziduurile sunt duse în mori unde se amestecă cu reziduurile primitive.

Se obține astfel un *ciment de Portland* care cântărește, ne tasat, 1336 kgr. pe metrul cub. Acest ciment este pus în silosuri unde stă cel puțin trei luni. El se vinde 45 lei tona la uzină și face priză după 8 sau 12 ore după temperatură.

Varul de la Bugey

Aceste varuri provin mai cu seamă din uzinele de la Virieu-le-grand (Ain) pe linia Lyon-Geneva, și Bous, lângă Belley (Ain).

Uzina Delastre

La Virieu, fabricarea varului se face ca și la Montalieu, cu câte-va simplificări. Varul ușor este un produs numai al cernerei varului stins ce e curățat o singură dată cu ajutorul unui grătar combustibilul întrebuințat exclusiv este cagul. Acest var cântărește 730 kgr. metrul cub și face prisă în 12 sau 15 ore; el se vinde 12 până la 14 lei tona la uzină.

Părțile ne arse sunt triate și duse din nou la cuptor; părțile prea arse și ne stinse care rămân pe grătar sunt amestecate cu reziduurile cernerei varului ușor; pe urmă după o ușoară stropir, sunt duse într'o morișcă.

Materiile pulverisate sunt cernute apoi într'un cilindru cu pânză metalică No. 50; pulberea obținută constiuie varul greu care se vinde cu 18 până la 20 lei tona la uzină; acest var ne tasat, cântărește 1000 kgr. metrul cub și face prisă după 10 sau 12 ore.

Reziduurile acestei ultime cernere formează un nisip greunțos care servește la fabricarea unui ciment ca și la Montalieu. Numai, de oare ce aceste reziduuri nu mai conțin părți albe, el este

supus de a drepul la măcinare pentru a obține cimentul de Portland No. 1, cu priza lentă. Acest ciment, ne tasat, cântărește 1300 kgr. metrul cub și se vinde 35 până la 40 lei tona la uzină și face priză după 6 sau 12 ore. Varul greu și cimentul sunt puse în silosuri unde rămân mai multe luni. Când sunt scoase de acolo ele mai sunt aruncate într'un cilindru, numit *verificator* pentru a separa necurățeniile și pentru a face materia omogenă.

Var mixt. — La această uzină se mai fabrică, un var intermediar între varul ușor și varul greu. Pentru a-l obține să macină direct produsul stingerei, după triarea părților nears; produsul este cernut într'un cilindru cu pânza No. 50 ceea ce dă *varul mixt*. El cântărește, ne tasat 825 kgr. metrul cub și face priză după 11 sau 13 ore; el se vinde cu 13 până la 15 lei tona la uzină. Acest var e păstrat câte-va luni în silosuri.

Ciment. — Reziduurile fabricațiunei varului mixt se întrebuințează pentru fabricarea cimentului.

Ciment No. 2. — Reziduurile sunt udate foarte puțin și lăsate câte-va zile sub șopruri, pe urmă sunt duse în morisci de fontă unde părțile albe mai moi se pulberisează în mai mare proporții de cât părțile negre care sunt mai dure. Materiile sunt cernute cu un cilindru cu pânza No. 60 și pulberea constituie cimentul No. 2. El e lăsat cel puțin trei luni în silosuri.

Acest ciment are o culoare cenușie; el cântărește, ne tasat, 1100 kgr. pe metru cub; el face priză după 6 sau 12 ore; el se vinde cu 25 până la 30 lei tona la uzină.

Ciment No. 1. — Acest ciment este produsul triturațiunei și cernerei într'un cilindru cu pânza No. 80, a reziduurilor fabricațiunei precedente.

Acest ciment e cenușiu închis; ne tasat, cântărește 1300 kgr. metrul cub și face priză după 6 sau 12 ore, după temperatură; dă mortare mai rezistente ca cimentul No. 2. Prețul său la uzină e de 35 până la 40 lei tona.

Carriere-Producțiune. Carierele aparțin etagiului oxfordian, ele sunt lângă cuptoare.

Producțiunea anuală e de 30000 tone.

Uzina Trollet.

Uzina de la Bons a fost construită în 1880 și

e prevăzută cu toate perfecționările realizate în fabricarea varului idraulic.

Cernerea se face prin ajutorul *ventilațiunei* (sistem Trollet brevetat).

Piatru. Arderea. — Calcarul argilos de culoare vânăta întrebuințat aparține și el terenului oxfordian.

Piatra e sfărâmată în fragmente de un decimetru cub aproape și e arsă în șese cuptoare ovoidale de cu ardere continuă de 13 m înălțime și de aproape 60 metri cubi capacitate; tiragiul poate fi regulat cu registre. Combustibilul se compune dintr'un amestec de huliă și antrăcit; consumația este în medie de 160 kgr. pe tonă de produs. Arderea durează aproape o sută de ore.

Var ușor. — Varul scos din cuptor e dus sub șopruri unde stins prin stropire (14 litri apa pentru 200 litri var). După două zile stingerea este completă; varul este luat și trecut printr'un grătar de fier cu bare late distanțe de 1 cm; prea arse și părțile ne stinse rămân pe grilă de unde sunt aruncate cu lopețile. Pulberea care în cilindru cu pânza No. 40 și produsul cernut constituie *varul ușor*. Ne tasat el cântărește 600 până la 650 kgr. metrul cub și face priză după 24 sau 30 ore; el se vinde cu 10 până la 13 lei tona la uzină.

Var greu. — Reziduurile acestei cernerii sunt puse la un loc cu părțile care n-au putut trece prin grătar apoi sunt triturate în morisci de fontă și apoi duse în cilindru cu ventilație.

Cernerea prin ventilație. — Materiile pulverisate sunt aduse, printr'un tub, la extremitatea unui cilindru de tablă de fier de 1 m. 50 lungime și 0 m 55 diametru cu așa ușor înclinată pe orizontală (0 m 20 pe 1 m); acest cilindru se învârtete în jurul axei sale și mici aripi, fixate pe peretele său interior după generatrice, împing mereu la partea superioară materiile pulverisate care cad apoi în lame subțiri către generatricea inferioară, traversând cilindrul după un diametru. În această mișcare, părțile cele mai fine sunt luate de un curent de aer care traversează cilindrul în sensul axei sale, intrând prin partea cea mai de jos și eșind prin cea de sus care se deschide în *cameră de depuneri* unde pulberile cad în virtutea propriei lor greutate.

În urma resfirării curentului de aer și a măreii scăderi de viteză. Aproape $\frac{9}{10}$ din pulberea cer-

nută cade aproape de deschiderea cilindrului, restul se depune mai departe; dar totul e reunit într'un punct prin dispoziția în tremie a planșei. Materiile de cernut sunt aduse către extremitatea de sus a cilindrului; părțile ne antrenate de curentul de aer pe care ele îl traversează aproape de douăzeci de ori, ajung încet cu încet la partea inferioară care le golesce într'o tremie de unde un lanț cu cupe le reia pentru a le duce în șopru de depozite. Curentul de aer e obținut printr'o aspirația stabilită la extremitatea camerei de deposit prin tragerea coșului și prin acțiunea unui mic ventilator; aerul aspirat trece mai întâi prin cilindru de cernut care este singura deschidere de comunicație între cameră și exterior, pe urmă să resfirează în camera de deposit. Regulând curentul de aer cu un registru așezat la intrarea cilindrului, e ușor a obține o pulbere cernută a cărei părțile cele mai mari să treacă printr'o pândă de număr dat. Această regulare făcută o dată, cernerea continuă automatic cu cea mai mare regularitate. O mică fereastră așezată în fața deschiderii cilindrului permite a primi pe o lopățiță pulberea și a-i verifica finețea cu un ciur de încercare. Acest sistem are următoarele avantagii:

1) Suprimă întrebuințarea pănzelor metalice care trebuiesc reparate des și înaintea adesea; de unde rezultă pierderi de timp, neregularități de finețea, treceri de grunjuri și cheltueli considerabile;

2) Cere o forță motrice mult mai mică de cât cilindrile ordinare și nu ocaziona de cât mici cheltueli de instalare;

3) Suprimă toată prăfăria în uzină; de unde înlesnire pentru lucrători și reducerea uzurei organelor mașinelor, axelor, etc.

4) Permite a schimba după voință gradul de finețea al pulberii cernute, fără a opri aparatul, printr'o simplă regulare a curentului;

5) Permite a cerna materii ne complet uscate, ceea ce e imposibil cu pânze metalice;

6) Funcționează continuu, regulat fără uzură apreciabilă și fără curățire;

7) În fine dă o măcinare absolut regulată.

Produsul acestei operațiuni este *varul greu*, el este pus în silosuri și ținut cel puțin trei luni.

Acest var cântărește, ne tosat, 1000 kgr. metrul cub, face priză în 24 de ore aproape; să vinde cu 17 până la 20 lei tona.

Ciment Portland de Bons. Reziduurile de la varul greu sunt duse sub un șopru unde sunt udate foarte puțin, pe urmă sunt puse în grămezi pentru a înlesni stingerea părților ne stinse. Masa se încălzește și temperatura să ridice câte o dată până la 66°.

După câtă-va vreme produsul este dus la morisci a căror cilindre cântăresc 1500 kgr. fie-care. Materia este cernută prin neutilație, regulând curentul de aer pentru ca praful obținut să treacă prin pânza No. 70. Cilindrul are un diametru de 0^m45 pentru a obține un curent de aer mai energetic, materia fiind mai grea.

Ast-fel să obține *cimentul Portland de Bons*, rare cântărește 1250 la 1300 kgr. metrul cub și care face priză în 24 de ore. Prețul tonei la uzină e de 30 la 33 lei. El e lăsat cel puțin 3 luni în silosuri.

Varul mixt. Este un var care cântărește 800 la 850 kgr. metrul cub, el este un amestec, în proporții determinate de var greu.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNII PUBLICE

PUBLICAȚIUNE

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 27 August a. c. orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister, pentru darea în întreprindere a halei de gimnastică de la liceul din Ploesci.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 17.449,73

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa Casei de Depuneri sau a ori-cărei alte administrațiuni de Județ

coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerar în efecte publice și supra oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Noembrie a.

c. pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 200 lei.

Concurenții sunt obligatori să prezinte certificate de aptitudine și că au executat lucrări de asemenea natură și în bune condițiuni.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la Minister din strada Diaconeselor în toate zilele de lucru a Serviciul construcțiilor.

Licitația ținută în ziua de 16 August a. c. la Prefectura Județului Dorohoi pentru darea în întreprindere a construirii unui corp de chilii la mănăstirea Goroveiu ne dând rezultate satisfăcătoare se aduce la cunoștință doritorilor că se va ține o nouă licitație în ziua de 11 Septembrie ora 11 a. m. tot la Prefectură.

Nu se primesc de cât oferte cu preț cert, cele ce nu vor întruni această condiție se vor respinge.

Cele alte condițiuni sunt aceleași din publicația No. 2631 înserată în «Monitorul Oficial» No. 52 din 8 Iunie 1897.

Licitațiunea ținută în ziua de 7 August a. c. la prefectura județului Argeș pentru darea în întreprindere a aprovizionării gimnasiului din Curtea de Argeș cu lemnele necesare în iarna anului 1897—98, ne dând rezultate satisfăcătoare se aduce la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitațiune tot la aceea Prefectură, în ziua de 13 Septembrie 1897 ora 11 a. m.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea înserată în Monitorul oficial No. 12 din 13 Aprilie 1897.

La licitațiunea ținută în ziua de 21 Iulie 1896 la primăria urbei Galați pentru vinderea materialelor, ce vor rezulta din dărâmarea biserici sf. Dumitru din acel oraș, ne prezentându-se concurenți se aduce la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitațiune tot la primărie în ziua de 1 Septembrie 1897 ora 11 a. m.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 2359 înserată în Monitorul oficial No. 46 din 31 Mai 1897.

La licitațiunea ținută în ziua de 3 Iulie a. c. la prefectura județului Tecuciu pentru darea în întreprindere a aprovizionării gimnasiului din orașul Tecuci cu lemnele necesare în iarna 1897, ne prezentându-se concurenți, se aduce la cunoștința doritorilor că se va ține o nouă licitațiune în ziua de 2 Septembrie 1897 ora 11 a. m. tot la prefectura județului Tecuci.

Condițiunile sunt aceleași din publicațiunea No. 1669 înserată în Monitorul oficial No. 12 din 13 Aprilie 1897, cari se pot vedea la prefectură.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 5 Septembrie a. c. orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui minister din strada Diaconeselor pentru darea în întreprindere a construcției halei de gimnastică locuinței directorului a împrejuririlor și nivelării de la gimnaziu din Târgu-Jiu.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 49989 bani 21. Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa casei de

depuneri sau a ori cărei alte casierii de județ coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garanții în numerari și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilității publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 25 Octom. 1897 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de . . lei.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la minister în toate zilele de lucru la serviciul construcțiilor.

Concurenții sunt obligați să prezinte certificate de aptitudine.

Se aduce la cunoștința doritorilor că în ziua de 26 Septembrie 189, ora 11 a. m., se va ține licitație publică în pretorul primăriei urbei Iași pentru vinderea materialelor rezultate din dărâmarea turnului Golia din acea urbe, cum și a schelelor de lemne aflătoare în jurul aceluia turn.

Licitațiunea se va ține prin oferte sigilate și se va adjudeca asupra aceluia din concurenții care va fi oferit prețul cel mai avantajos care va trebui să facă și dărâmarea turnului, nivelarea și curățirea terenului de moloz, cărămidă, piatră etc.

Spre a fi admiși la licitație concurenții vor depune odată cu oferta o garanție provisorie de 6% asupra prețului oferit iar concurentul ce va fi oferit prețul cel mai avantajos și asupra căruia se va fi adjudecat provisoriu licitația va trebui să depună imediat după cunoașterea rezultatului jumătate din prețul oferit, iar la semnarea contractului restul prețului oferit, cum și încă 4% asupra prețului oferit spre complectarea garanției până la 10% care va fi garanția definitivă. Această garanție nu se va libera de cât după terminarea definitivă a dărâmării, aplanării și curățirii terenului de orice materiale.

Imediat după încheierea contractului va începe dărâmarea, care va trebui să fie terminată și terenul curățit și nivelat cel mult într-o lună de la data contractului.

Întreprinzătorul va trebui să scoată cu multă îngrijire orice sculpturi fie în piatră fie în lemn, ce s'ar găsi în cursul dărâmării, precum și inscripțiuni obiecte sau documente de valoare artistică sau istorică și să le transporte cu a sa cheltuială la Universitatea din Iași spre a fi vizitată de o persoană specială autorizată de Minister.

Dărâmarea se va executa cu toată atențiunea spre a nu se pune în pericol viața lucrătorilor sau trecătorilor înființând la necesitate schele solide. Pentru orice accidente sau daune întreprinzătorul este direct responsabil.

Dacă în timpul arătat mai sus dărâmarea nu va fi terminată și terenul curățit de orice materiale și nivelat, lucrarea o va termina ministerul în comptul garanției cum și a sumei ce va rezulta din vinderea materialelor ce la acea dată se vor găsi neridicate de la punctul dărâmării.

Supra-oferte nu se primesc.

Dispozițiunile din această publicațiune au putere de contract.

Se aduce la cunoștința doritorilor că în ziua de 4 Octombrie 1897 ora 11 a. m. se va ține licitație la acest Minister din strada Diaconiselor pentru darea în întreprindere a aprovizionării Universității din Iași cu 600 tone cărbuni englezesci.

Licitațiunea se va ține prin oferte sigilate și concurenții vor trebui să depună odată cu oferte și o garanție de 60/10 la valoarea totală cu recipisa Casei de Depuneri

sau a ori căreia administrațiunii financiare, care garanție se va completa până la 10% la semnarea contractului.

Cele alte condițiuni și caetul de sarcini se pot vedea la Minister serviciul Construcțiunilor în toate zilele de lucru, între orele 9—12 a. m. și 3 - 6 p. m.

Garanții în numerar sau efecte cum și supra oferte nu i se primește.



REGATUL ROMANIEI

Primăria Comunei Ploesci

PUBLICAȚIE

Se aduce la cunoștința amatorilor că Comuna Ploesci deschide o licitație publică cu oferte închise în ziua de cinci-spre-dece Noembrie stil vechiu anul 1897 a 3 p. m. în sala Consiliului comunal pentru concedarea unei instalațiuni electrice pe termen de 40 de ani, servind la iluminatul public și privat cât și la transmitere de energie electrică pentru usurile casnice și industriale.

Invităm pentru acest scop pe concurenți să bine-voiască a lua cunoștință de caietul de sarcini ca și de condițiunile corespunzătoare de adjudecare relative la întreprinderea arătată, găsindu-le la dispoziția D-lor în toate zilele de lucru atât la secretariatul Primăriei Comunei Ploesci cât și la serviciul tehnic al orașului.

Ofertele vor fi însoțite de o garanție provisorie de lei 30,000 (trei-zeci de mil în numerariu sau în efecte ale Statului român, depusă la Casieria Comunei în contul unei chitanțe.

Dupe adjudecarea provisorie a ofertei celei mai avantajoase, nu se mai pot primi nici lua în considerațiune vre-o supra-ofertă oare-care înaintată târziu cu ori-ce pretext justificativ.

*Dacă sistema propusă de concurent sau alte considerante serioase ar motiva necesitatea cererii modificării vre-uneia sau alteia din condițiunile aprobate ale caietului de sarcini sau ale condițiunilor de adjudecare, o asemenea cerere trebuie să se predea Primarului cu o oră **înaintea** deschiderii ofertelor și Consiliul deliberând îndată, se va pronunța despre admisibilitatea cererii sub rezerva aprobării ulterioare pe calea legală.*

Primar, D. STEFANESCU

Secretar, N. H. POPESCU

Fig. 1.

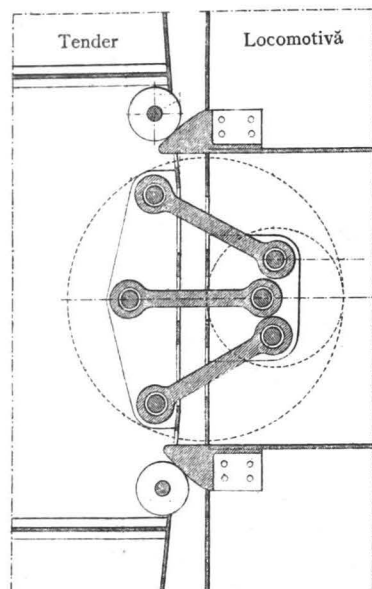


Fig. 2.

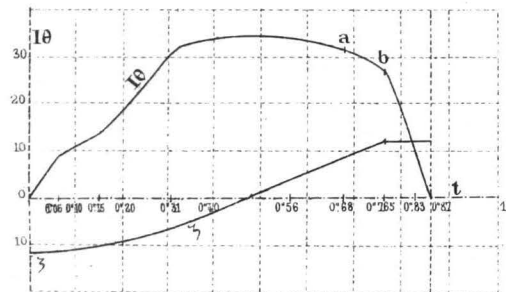
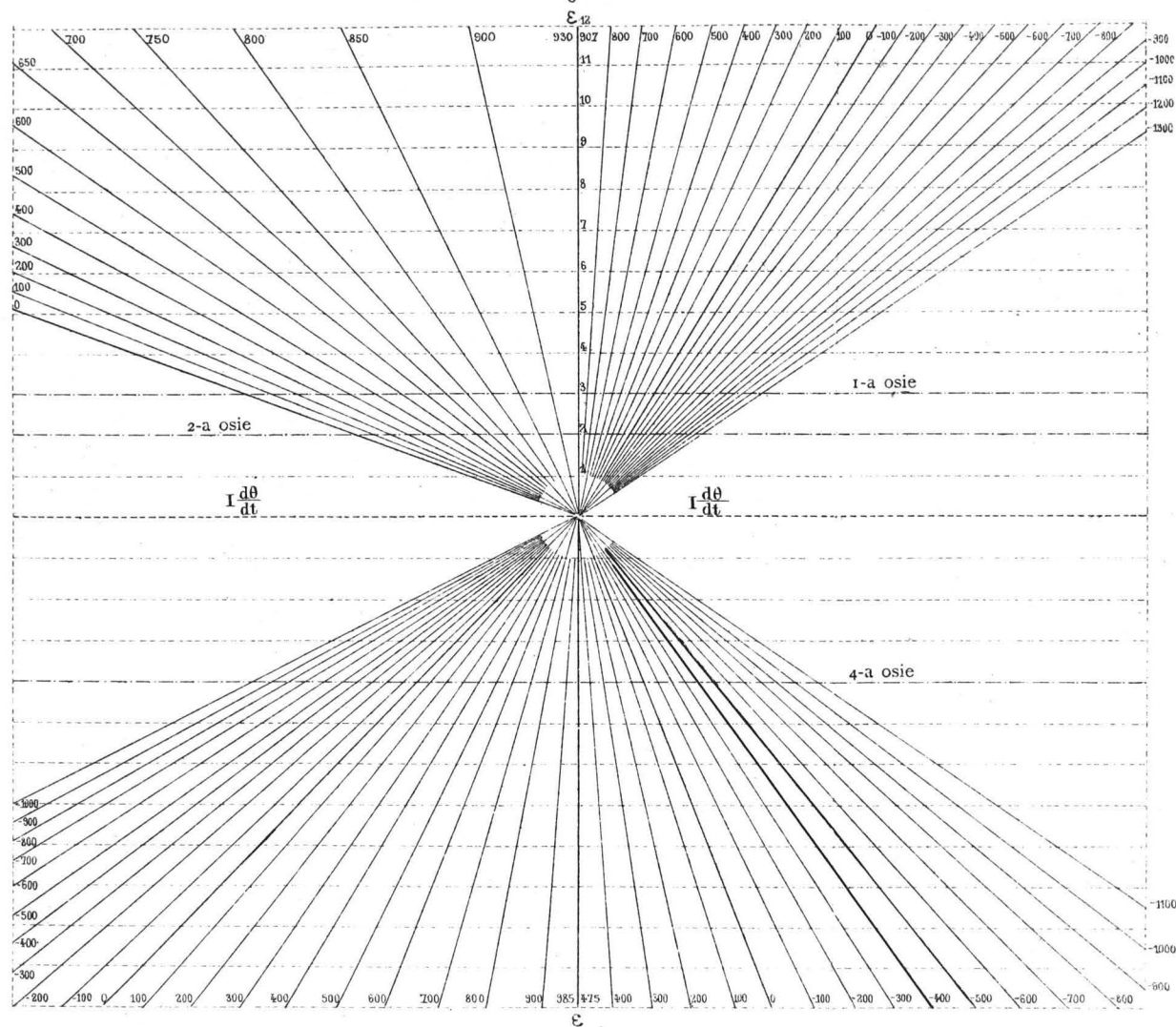
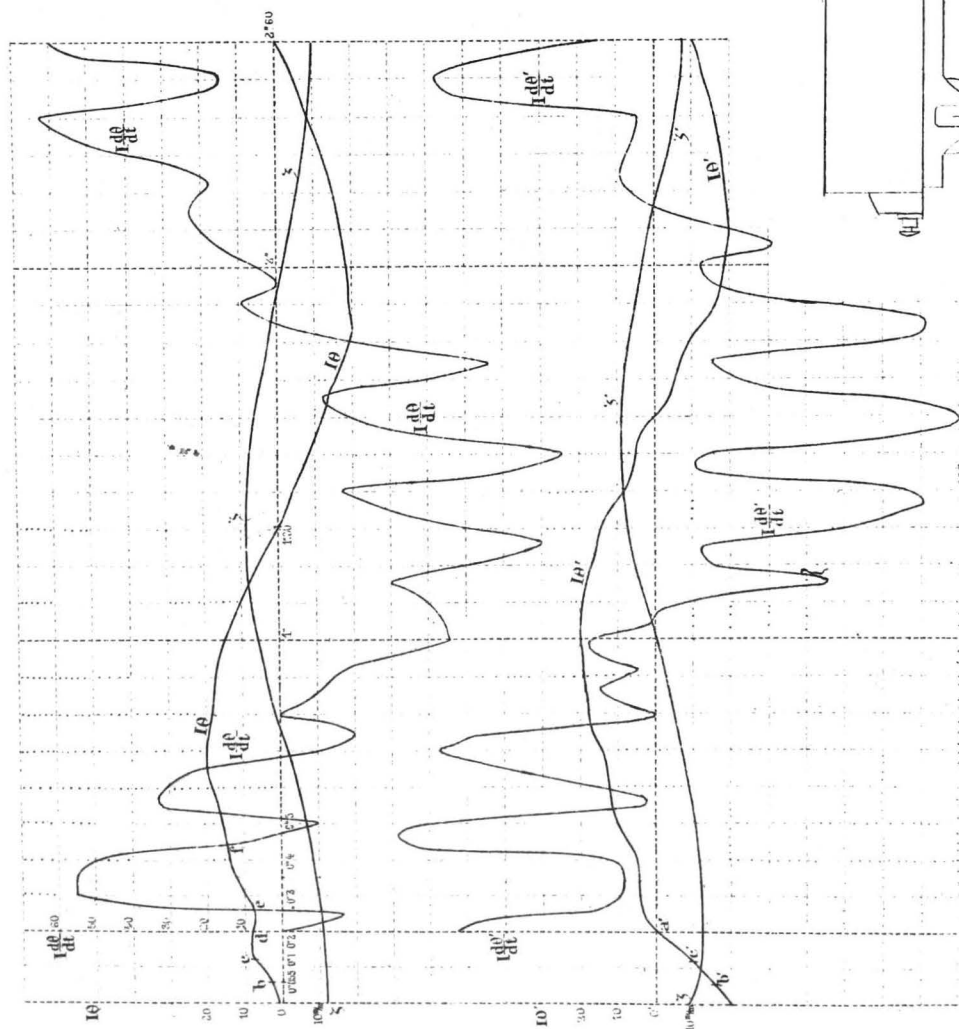


Fig. 3.





45010 Kg

15-140 Kg

8880 Kg

Scara 0°01 pm.

Fig. 4.

Scara 0°01 pm.

12100 kg

13500 kg

13150 kg

6350 kg

12500 kg

1.20

2.10

1.20

Fig. 2.

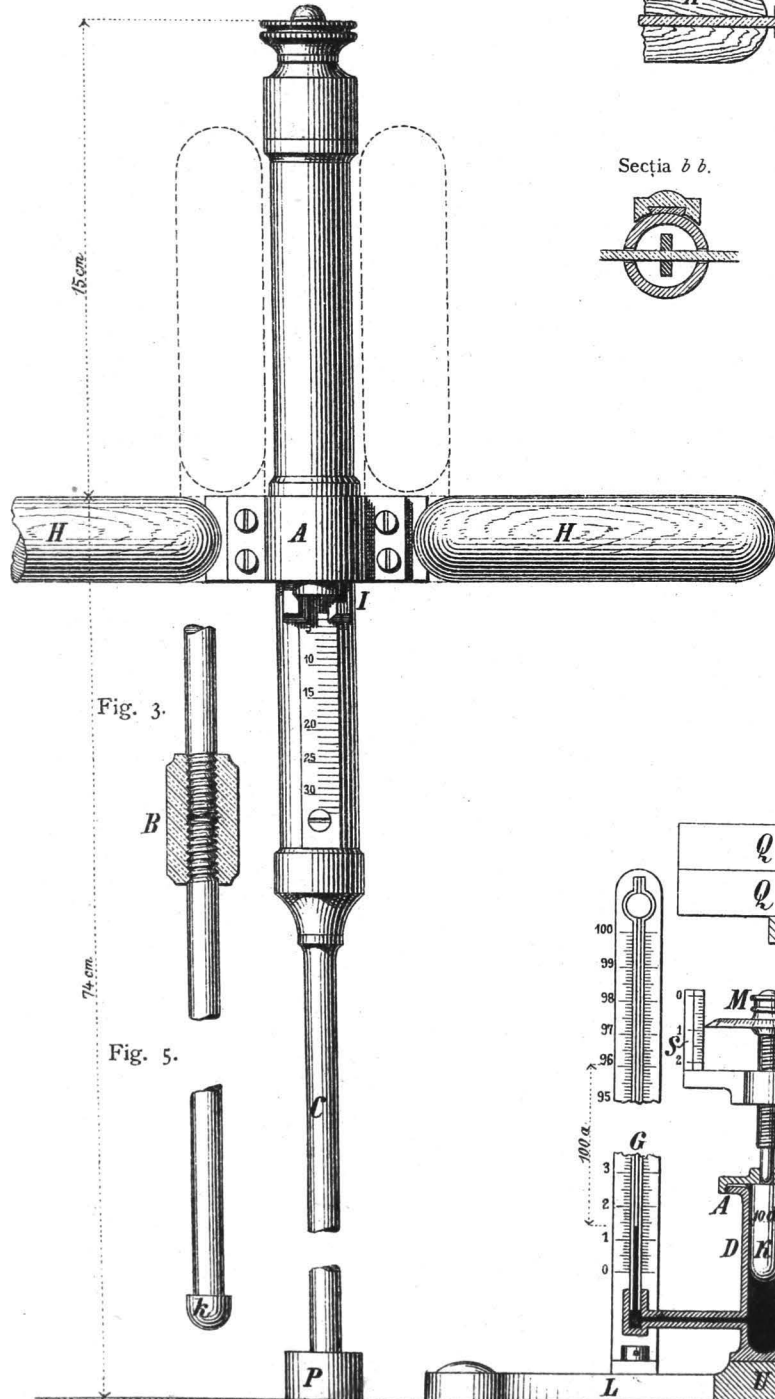


Fig. 3.

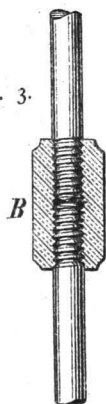
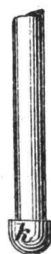
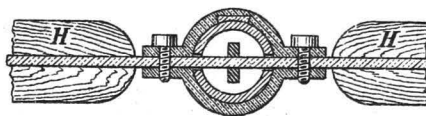


Fig. 5.



Secția a a.



Secția b b.



Secția c c.



Fig. 4.

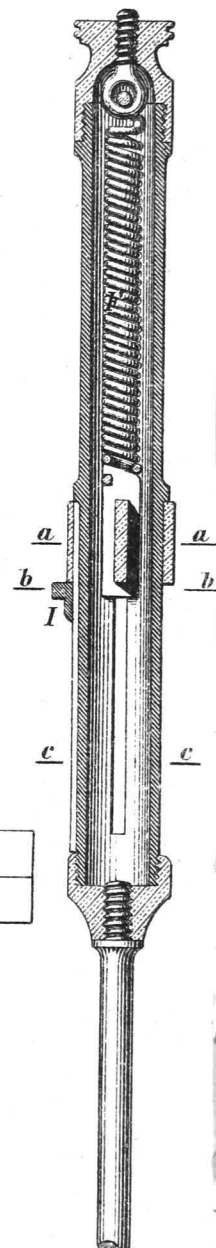
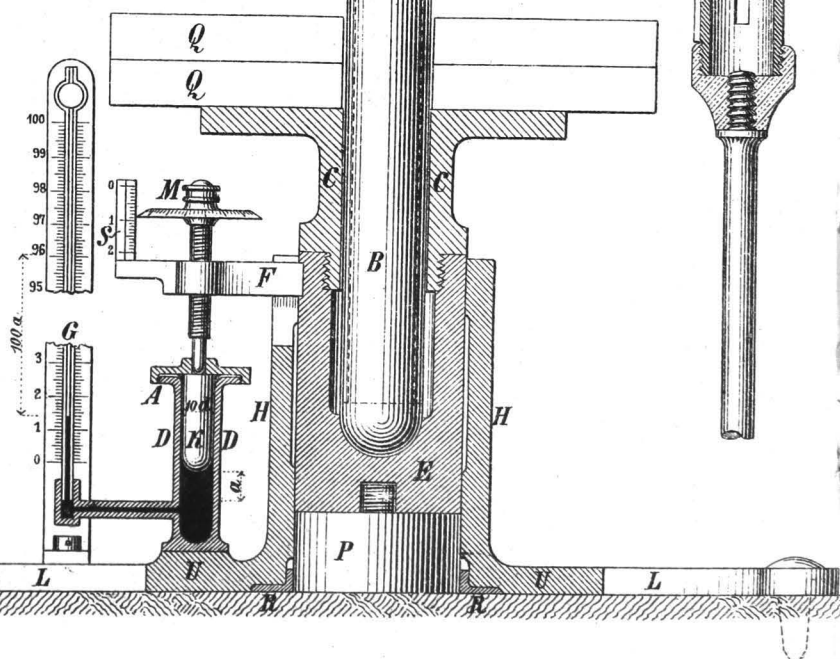


Fig. 1.



Scara 1 : 2.

INFLUENȚA SECȚIUNEI TRANSVERSALE A UNEI TRAVERSE DE CALE FERATĂ

ASUPRA

CONSUMAȚIUNEI BALASTULUI ȘI CHELTUELELE DE ÎNTREȚINERE

Poza bună, durabilă și fixă a unei căi ferate, e în primul loc influențată de forma secțiunii traversei de îndopat, căci suprafața inferioară a traversei favorizează, la îndopare, stabilirea unui pat de balast uniform și stabil mai mult sau mai puțin.

Procedeul de îndopare și efectul loviturilor ciocanului de îndopat pe corpul de balast, e diferit, atârând de forma acestui din urmă

La o traversă cu suprafață inferioară plană (traversă de lemn), golul rămas după ridicare, poate fi astupat cu materialul ce lipsește și bine îndopat cu târnăcopul; de asemenea se mai poate presa bine și uniform, patul din mijlocul traversei până la muche, ridicând bine cu târnăcopul (fig. 1, pl. 1).

La traversa scobită (concavă) așa numită cofrată, aceasta nu se poate obține așa de perfect în mod egal și nici aproximativ. Se poate întâmpla ca balastul aflător în cofru să adereze așa de tare de fer, ca la ridicarea traversei, să se desprindă de balastul aflător de desubt, ca în pozițiunea arătată la fig. 2, putându-se apoi proceda cu îndoparea ca la traversa de lemn.

Aceasta însă, după cum ne am convins, se întâmplă foarte rar, de obicei balastul din cofru e nămolit, câte o dată spălat de ape, ast-fel că pe timp uscat numai se ține bine lipit de fer.

Apoi la ridicare, miezul nu se va ridica și el, ci traversa se va deslipi de el ca în (fig. 3).

Dacă urmează ca o atare traversă să fie îndopată, atunci trebuie mai întâi umplut cofru cu balast, de oare-ce nu se va putea nici umplea spa-

țiul gol aflător între capacul traversei și suprafața umpluturii de balast, nici se va putea bine îndopa. Se bate deci umplutura de balast cu casmaua de îndopat sau cu târnăcopl ascuțit (fig. 4) prin care se umple, presându'l apoi cât se poate de mult în spațiul gol (fig. 5).

Abia după ce s'a procedat ast-fel, traversa va putea fi îndopată în modul obicinuit, nu va fi însă posibil de a presa balastul sub traversă, așa de tare ca la traversa de lemn ¹⁾.

Din cauza aceasta traversa se va scufunda la prima încărcare și anume așa de adânc, până ce umplutura de balast va fi așa de presată cât va fi necesar spre a putea suporta greutatea trenului și a dobândi o poziție stabilă. În acest caz însă pereții laterali ai traversei se vor îngropa în balastul aflător de desubtul ei, distrugându'i consistența.

Aceste împrejurări au îndemnat pe autorul, în ședința Societății pentru științele căilor ferate din 8 Noembrie 1892 a propune o secțiune de traverse analoage cu secțiunile traverselor lui Macdonnel și Lazăr care permit o îndopare mai bună și care nu se va deosebi mult de cea a traversei de lemn.

S'a mai făcut de atunci încercări cu traverse făcute, parte din tablă de fer umplute cu ciment, parte din lemn cercuit pe o linie foarte frecventată a rețelei Gassen-Sommerfeld, care au dat re-

¹⁾ Vezi Jurnalul central al Administrației construcțiunilor anul 1893, pag. 18.

suitate favorabile, fără ca să se fi adus în Societatea arătată, probe de desavantaje din partea vre-unui adversar.

Este greu a aduce o probă evidentă de satisfacerea scopului și de durabilitatea traversei, fiind-că timpul de încercare cel scurt, numărul cel mic al traverselor și mai cu seamă neîncrederea ce o are fie-care — și cu drept — în o construcție nouă, o face imposibilă.

Căci va trebui tot-d'a-una să stăm la îndoială, dacă și cele-l'alte condițiuni preliminare și împrejurările secundare, necesare la o comparațiune, au fost ast-fel ca rezultatele să poată fi considerate ca nimerite și satisfăcătoare.

De exemplu, din «Raportul Comitetului pentru «culegerea experiențelor făcute până acum cu «sistemele de suprastructură de fer» citit în ședința Societății științelor de căi ferate din 13 Noembrie 1894, reese, cât de greu e de apreciat, circumstanțele secundare, care trebuie luate în considerațiune la comparația diferitelor sisteme de construcție.

După acesta nu era posibil, ca din răspunsurile a 46 de administrațiuni de căi ferate, să se poată forma o bază fixă, care se permite a decide în chip sigur asupra cutărui sau cutărui sistem de suprastructură.

Numai dacă s'ar reuși, a înlătura circumstanțele secundare, nesigure, sau a le face identice pentru diferitele sisteme de suprastructură, numai dacă s'ar găsi mijloace și căi, de a uniformiza travaliul traversei și întreținerea liniei, putând în același timp, aduce într'un mod oare-care, o probă suficientă de comportarea rețelei, durata posei și consumul balastului, numai atunci s'ar putea compara rezultatele câștigate.

Aceasta nu se poate obține la încercări pe rețeaua unei linii în exploatare. Autorul acestor rânduri s'a văzut deci îndemnat în urma desbaterilor din numita societate a căilor ferate de a căuta în acest scop un procedeu separat și a examina cele 3 forme de basă a traverselor de cale ferată:

Traversa de lemn,

Traversa cofrată (scobită)

și Traversa costată (fig. 6).

Încercările au ajuns la o conlusiune provisorie și rezultatele obținute, care ne probează prin cifre evidente consumul balastului la diferite sisteme

de traverse, ne dă conchideri importante, în privința celei mai nimerite forme de secțiune a unei traverse de fer.

Dispunerea încercărilor

Circumstanțele accesorii arătate, care independent de forma traversei, au o influență esențială, la întreținerea căi, se resumă precum urmează:

1) Natura platformei pe care calea e așezată; dacă platforma e de piatră sau de argilă, dacă calea e situată tranșee sau dacă e în rambleu;

2) Starea materialului de balastat și de îndopat (îndesat) după cum e mai mult sau mai puțin resistant și permeabil dacă constă din piatră fărâmată, din pietriș ciuruit sau din balast;

3) Circulația pe linie și anume nu numai în raport cu încărcarea brută ci și în privința vitesei trenurilor;

4) Împrejurările rampelor și a curbilor liniei ferate;

5) Împrejurările de temperatură și climatice;

6) Gradul de îngrijire care se dă întreținerii căiei.

Circumstanța finală desigur depinde de viteza trenurilor, de oare-ce o linie pe care circulă trenuri cu o viteză de 80—90 km. pe oră, trebuie să fie mai bine întreținută de cât o linie pe care circulă trenuri numai cu o viteză de 40—60 km. pe oră. Ast-fel va depinde gradul de îngrijire, și de la supravegherea personalului însărcinat cu întreținerea căiei.

Un picier poate de exemp'u să dispazeze deja repararea liniei când observă că s'au ivit denivelări în înălțime de 2 c.m., pe când un alt picier ar începe abia atunci când ar observa denivelări de 4 c. m. și mai mult.

Afară de concordanța în punctele în chestiune, mai trebuie considerat și raportul care determină bunătatea și starea suprastructurilor observate, sau după mărimea cheltueilor de întreținere, sau după consumațiunea materialului de îndopare sau în alt mod.

Greutatea, de a obține peste tot o egalitate și concordanță perfectă, este învederată; aceasta crește și mai mult, prin faptul că deja încercările singure, ocupă un timp îndelungat, pentru dobîn-

direa valorilor autentice și prin aceasta va jigni iarăși identitatea întreținerii și a supraveghierii precum și exactitatea rezultatelor. Procedul de întreținut, posibil având în vedere aceste greutateți, și pentru a dobîndi în scurt timp o părere relativ-sigură, asupra cheltueleur de întreținere și a consumului materialului de îndoparea traversei, nu poate fi aplicat, bine înțeles, numai la o bucată de linie în exploatare, sau de a alege o traversă de lungime necesară, de oare-ce încărcarea necesară de 2 ori 7^t va fi prea mare, pentru a putea termina încercarea în scurtul timp cerut.

S'a tăiat deci o bucată de 15 c.m. lungime dintr'o traversă, punând-o între pereții tari $a-b$ și $c-d$ (fig. 7) îndopând'o întocmai ca pe linie. Încărcarea alternativă a piesei de încercat, nu s'a putut face cu un material rulant de cale ferată, ci a trebuit o instalație specială, prin care să se obție efectul celei mai mari încărcări brute a unei locomotive de încărcare și descărcare.

Aceasta se poate efectua prin o pârghie încărcată care prin mijlocul unei mașini cu aburi, se fie ridicată. Mărirea încărcării ar fi fost suficientă fiind 2 kgr./c.m. □, totuși în considerațiunea loviturilor ce au loc în exploatarea căilor ferate, s'a aplicat 4 kgr./c.m. □, ast-fel că această încărcare, corespunde, fără a exagera, unei presiuni de 7^t pe roată.

Instalația de încărcare, demonstrată prin fig. 11, constă dintr'o cutie solidă de tablă de fer groasă K de 95 c.m. lungime, 15 c.m. lățime și 30 c.m. înălțime în care s'a așezat traversa de 15 c.m. lungime, care trebuia încercată (fig. 12). Balastul, întrebuințat pentru încercări a fost scos din balastiera de la Sagan, era fără argilă și fără pământ, ciuruit printr'un ciur de $12 \text{ }^m/m$ deasupra unui ciur de $6 \text{ }^m/m$, ast-fel că avea firele în mărime de 6 până la $12 \text{ }^m/m$.

Încărcarea traversei s'a efectuat prin mijlocul unei pârghii H (figura 11) compusă din 2 bucăți de șini într'un singur braț, în a e fixă și în b așezată pe traversa de încărcare.

Pentru dobîndirea încărcării de 4 kgr., cm. □ s'a mai pus pe G încă 120 kgr. la distanța corespunzătoare.

Încărcarea și descărcarea alternativă se face printr'un excentric așezat pe roata mașinei cu aburi, care face ca extremitatea c a pârghiei să

se ridice și să se coboare. Excentricitatea este 10 cm, prin urmare cursa totală admisibilă e 20'cm, pozițiunea cutiei K e ast-fel proiectată, că eșitura cea mai mare a pârghiei deasupra traversei este de 3 cm. De la această cifră de 3 cm., traversa se poate din ce în ce coborâ. Înainte de a fi din nou îndopată. Spre a se putea mereu citi exact în fie-care minut, coborârile s'a prevădut o scară graduată la d cu un distribuitor care prin pârghie e presat în jos, arătând ast-fel imediat, nivelul cel mai jos.

Gradația arată de cinci ori mai mare coborirea traversei, ast-fel că o coborire a arătătorului gradației de 1 cm. corespunde cu o coborire a traversei $2 \text{ }^m/m$. În fine mai există în c un numărător turnant, care numără învîrtiturile mașinei și prin urmare, fiind-că la fie care învîrtitură a mașinei are loc și câte o încărcare și descărcare a traversei încercată, numărul lor, este numărul osiilor trecute pe traversă. Figura 2 arată vederea a celei l'alte părți a instalației de încărcare.

Cu aceasta s'a ținut compt de toate punctele care s'au găsit ca necesare la pârte date în introducerea acestui raport, pentru orînduirea încercărilor egale și dobîndirea rezultatelor proporționale căci:

1. Neschimbarea platformei este obținută prin cutia solidă de fer și bine fixată;

2. Ca material de îndopare s'a luat la începutul fie cărei încercări balast de calitate și mărirea grăuntelor, egală; afară de aceasta balastul n'a fost numai la început măsurat. ci și în timpul umplerii posterioare;

3. Egalitatea traficului este obținută prin egala încărcare precum și prin faptul, că pe fie-care fel de traversă a trecut aceeași greutate brută de un milion osii, înainte de a considera încercarea ca terminată; și despre vitesa proporțională a trenurilor ce circulă, s'a ținut într'atâta compt că zilnic a fost traversa încărcată și descărcată de 30—33000 de ori;

4. Influența împrejurărilor de pante și curbe e escluse în încercarea de față.

5. Influențele temperaturii, a căror efect lasă de dorit, au putut fi aplicate numai în parte; efectele înghețului n'au putut fi imitate, totuși prin turnarea zilnică în repetate rënduri a apei peste balast s'a putut realiza umezeala.

6. Egalitatea întreținerii s'a putut, în fine obține ast-fel, că traversa a fost din nou îndopată când era cu 3 cm, coborâtă; la îndopare s'a numărat bătăile târnăcopului de îndopat, prin aceasta și prin numărul îndopărilor la fie care încercare, s'a obținut un criteriu pentru cheltuețele de întreținere provocate.

Prin măsurarea învârtiturilor și citirea gradației s'a putut reprezenta grafic împrejurările scoborârei și a le observa foarte exact.

După terminarea încercărilor, adică după ce traversa a suferit un milion de încărcări și descărcări, balastul a fost scos din cutie, uscat și iarăși ciuruit.

Astă dată însă după mărimea grăunțelor de la 6 m/m în jos până și la praf. Cantitățile balastului uscat și a prafului eșit de aci, pot fi considerate ca date sigure pentru sistemul de traversa încercată și formele secțiunilor traverselor pot fi după aceasta cumpărate.

Încercările s'au urmat în chipul următor :

1. *Traversa de lemn*

Cutia de încercare a fost pe vre-o 2 sferturi umplută cu 38 l. balast apoi s'a așezat traversa exact în mijlocul cutiei, făcând stratul ast-fel ca în pozițiunea cea mai înaltă să fie o înălțime de balast de 20 cm. sub traversă. Lungimea cutiei a fost aleasă aceia a celei mai lungi traverse de 95 cm., ast-fel ca pe de o parte să se înlocuiască prin pereții laterali, influența traversei vecine și pe de altă parte, mai târziu la încercări, prin scurtarea cutiei (prin așezarea de corpuri fixe la x și y din figura 8 să se cunoască ce influență produce un strat mai indelat a unei traverse.

După ce excentricul a fost adus pe roată și cu aceasta și pârghia șinei în pozițiunea cea mai înaltă, iar traversa bine apăsată de ia, traversa a fost îndopată cu târnăcopul de către un lucrător forte din echipa căii ferate, pentru aceasta a fost necesar în prima dată 67 de lovituri.

Judecata dacă îndoparea era suficientă a fost lăsată la aprecierea lucrătorului, totuși s'a putut cunoaște de la bătaie precum și de la sunetul casmalei dacă și când traversa a fost destul de îndopată,

Miclele inegalități nu s'au putut evita aci, ele însă vor putea fi cunoscute mai târziu la limita de coborâre despre care vom vorbi. Nu au însă nici o influență asupra rezultatului, de oare-ce pe de o parte ele se ivesc la toate încercările și există cu efectele lor în raport cu schimbările dintre numărul bătăilor cazmalei și cantitatea balastului distrus, egalându-se ast-fel.

După ce traversa a fost deplin îndopată, s'a pus mașina cu aburi în mișcare adică traversa a fost încărcată și descărcată. La prima încărcare s'a produs coborîre de 2 m/m ; după 12 încărcări traversa s'a coborît cu 4 m/m , după 17 încărcări cu 6 m/m , după 30 încărcări cu 8 m/m , după 44 încărcări cu 10 m/m și așa mai departe, după tabela arătată pe pagina 321, până ce la 668 de încărcări a ajuns în pozițiunea cea mai adâncă. coborîndu-se cu 30 m/m . După aceasta s'a pus ca la început, excentricul iarăși în pozițiunea cea mai înaltă, traversa ridicată și iarăși îndopată, de astă dată s'au aplicat 65 lovituri de casma.

După aceasta a 2-a îndopare erau necesare 2337 încărcări spre a putea merge până în fundul cutiei cu traversa, după a 3-a 10244 după a 4-a 19381, după a 5-a 49936, după a șasea 437188 pe când după a șaptea îndopare până la o coborâre de 14,8 m/m erau deja necesare 489782 încărcări. Cu aceasta s'a atins milionul de încercări și încercarea a fost considerată ca terminată.

Citirile făcute după cum ele sunt arătate în tabela de pe pagina 322, indică coborârile treptate și putem deduce din ele concluzii instructive.

Luând numărul încărcărilor din tabela, ca ab-cisa și coborârile corespunzătoare ca ordonată, atunci căpătăm liniile din figura 13 care pot fi considerate ca linii de coborâre, pentru forma acestei traverse, îndoparea și durabilitatea ei.

Linia I a figurei 13 se rapoartă după cum se poate ușor înțelege la un balast poros cu firele rotunjite și liniile II III și IV arată acelaș mers de și într'o măsură mai mică.

Numai spre finele coborîrilor are loc o întindere a curbei care arată exact, că coborârea se face mai încet, stratul s'a întărit ajungând în stare de echilibru.

La îndopările V și VI această stare apare mai mult, la prima linie după o coborâre de 26 m/m

și la cea din urmă, după o coborâre de $14 \text{ }^m/m$ a avut loc starea de echilibru, care a permis o coborâre mai departe a traversei cu câte $1 \text{ }^m/m$ abia după 20—40000 de încărcări.

La ultima ridicătură VII, stratul sub traversa de lemn s'a format mult mai compact, căci deja după coborârea ușoară de $6 \text{ }^m/m$ trebuiau 40000 de încărcări spre a coborî traversa cu $2 \text{ }^m/m$ mai jos.

Această din urmă linie de coborire arată exact capacitatea de îndopare a traversei, ea dovedește că traversa deja după un timp relativ scurt și numai după 7 îndopări așa de stabilită că perderea înălțimei de îndreptare, adică măsura după care traversa se coboară îndată după îndopare prin încărcarea aplicată, este foarte neînsemnată.

Rezultanta liniilor de coborâre, ea va deveni aceeași dacă se va continua cu îndopare încă înainte de $6 \text{ }^m/m$ coborâre, luând o pozițiune puțin înclinată,

În timpul încercării, stratul de balast a fost zilnic de câte va ori udat, totuși nu s'a produs nomol sau praf nici la îndopare și nici la încărcare sau descărcare.

Stratul de balast a rămas din contră permeabil până la sfârșit ast-fel că apa turnată a pătruns imediat înăuntru.

Ajuns la un milion de încărcări încercarea a fost considerată ca terminată, cutia de încercare a fost scoasă afară spre a putea determina cum s'a format patul traversei în mijlocul balastului, iar balastul întărit a fost întreg scos. S'a observat aceeași formă concava ca pe platformele de argile și că balastul a fost și aci presat, prin coborârea traversei încărcate, nu numai în jos, ci și în partea laterală și în sus ast-fel că a făcut o mișcare rotativă (figura 9).

S'a observat și recunoscut în timpul încercării că în locurile *a* și *b* și în partea laterală a traversei, balastul nu s'a mișcat numai în sus ci și în partea exterioară, de unde s'a conchis că legile acestei mișcări, sunt aceleași cu cele ce s'au observat la tacturi în argilă.

Traversa prin urmare și formează singură patul; ea ajunge abia atunci în stare de echilibru, după ce patul are o întindere suficientă și anume nu numai în jos, ci și în partea laterală. Imediat de dedesubtul și lângă traversă, stratul de balast era mai compact, de aci în colo era mai puțin com-

pact mergând din ce în ce descrescând; balastul a fost din ce în ce mai curat și anume în exteriorul cutiei menționate, a fost cu totul curat. S'a văzut bine că balastul acesta n'a fost atins nici de casmaua nici de mișcare circulară. În urmă balastul a fost răspândit uscat bine, și spre a se putea determina, cât a fost distrus de la încercare, a fost ciuruit din nou, astă dată însă prin site cu ochiuri de la $6^m/1$ în jos până la praf

Resultatul a fost următorul.

A fost balast:

de peste $6^m/1$	mărima firelor	=	35,40 l.
de la 5—6 »	»	=	0,90 »
» 4—5 »	»	=	0,95 »
» 3—4 »	»	=	1,60 »
» 2—3 »	»	=	0,80 »
» 1—2 »	»	=	0,35 »
» $\frac{2}{4}$ —1 »	»	=	0,53 »
Praf	.	.	= 2,08 »

Adunând cele din urmă 3 reziduuri la un loc care trebuie considerate ca distruse și imposibile de întrebuințat, căpătăm 2,96 l. Acest număr reprezintă rezultatul final, obținut la o traversă de de lemn, și a balastului consumat, prin trecerea a unui milion de osii; acest număr va trebui să fie măsura, cheltueleur de întreținere represintată prin cele 420 lovituri de casma, la comparația cu alte traverse.

2. Traversa scobită

Pentru această încercare s'a luat o traversă scobită întrebuințată pe calea ferată Prusiană No. 51, de $75 \text{ }^m/m$ înălțime, $232 \text{ }^m/m$ lățime, cu colțuri tăiate pieziș și mici întăriri la capetele de jos a pereților laterali verticali.

Balastul a fost de aceeași calitate ca la încercarea anterioară.

Instalarea cutiei de încercare, încărcarea, cursa și cele l'alte circumstanțe au fost aceleași ca la cele-l'alte încercări anterioare. Detaliul mersului coboririlor unitare reese din tabela No. 2. Se cunoase de aci că numărul îndopărilor necesare, n'a fost numai mai mare, ca la traversa de lemn, ci și mersul coboririlor a fost foarte variabil și inegal.

La întâia îndopare traversa s'a scufundat cu $30^m/m$ după 219 încărcări, la a II-a îndopare numărul

s'a urcat la 2945, iar la a III-a la 8657, totuși reese, că către sfârșitul acestor încercări, muchea ascuțită a traversei, a produs o încheștare în cutie, împiedicând din această cauză coborîrea timpurie.

Îndopările următoare arată mari inegalități în cursul coborîrilor și nici o sporire crescând în durabilitatea patului, după cum se întâmpla cu traversa de lemn într'un chip așa de vădit.

În total au fost necesare 17 încărcări cu 1070 lovături de ciocan înainte de a executa încărcările de un milion. După cum arată în figura 14 liniile de coborîre, e în adevăr în general o creștere neînsemnată a rezistenței, totuși aceasta e foarte inegală, și rămâne mult îndărăt în urma traversei de lemn. Abia a 9-a îndopare a resistat la 39209 încărcări la a 10 s'a sporit chiar la 82000, iar la a 11-a

a căzut îndărăt la 78236. A 13-a îndopare de și prezintă 129960 încărcări, totuși acest număr descresce la 14 iarăși la 86752. Peste 144828 de încărcări la 17-a îndopare, rezistența traversei nu a crescut astfel că a rămas mult în urmă după îndoparea traversei de lemn, care la 489782 de în-

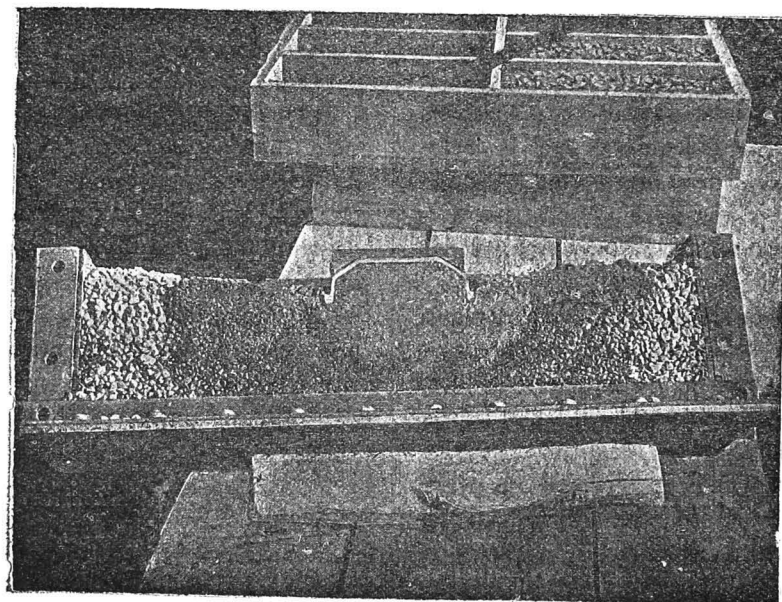


Fig. 1. Secțiunea stratului de balast a traversei plin cofrată după un milion de încărcări.

cărcări a fost coborîtă abia cu $\frac{1}{2}$ înălțime. Aceasta se explică prin forma liniilor de coborîre, care diferă mult de cea a traversei de lemn.

Nu numai că coborîrea ivită în timpul primei încărcări de 5000 se urcă deja la $14-20^{\text{m}}_{\text{m}}$, ci și predarea de îndopare crește în mod simțitor mai mare ca la traversa de lemn, și numai departe curbele descresc mai repede și abia de la o adâncime de $24-28^{\text{m}}_{\text{m}}$ obține aceasta o stabilitate care e egală cu cea a traversei de lemn, căci abea aici liniile de coborîre sunt identice cu cele-lalte.

Nici continuând mai departe încercarea nu se poate conta pe o îmbunătățire considerabilă în durabilitatea îndopărei, de oare-ce balastul deja era prea fărâmat de la îndopări și expus de a se transforma în nămol.

Observ la aceasta că în timpul încercărei, s'a imitat și împrejurarea, care se întâmplă adese-ori la celelalte traverse în exploatare, ca să fie așezată o traversă goală, făcând ast-fel, că la fiecare ridicare a pârgheii de încărcare, a fost și traversa ridicată.

Aci s'au produs aceleași aparențe a formărei nomolului și a efectului mașinei, întocmai ca și pe calea ferată; asemenea se mișcase și patul: aducând traversa la loc. Din cauza circumstanței din urmă, spre a evita neegațitățile la observare. Această ri-

dicare, nu s'a făcut de cât în unele cazuri.

După un milion de încărcări corpul de balast a fost scos afară, putându-se observa aceleași împrejurări ca și la traversa de lemn, numai că balastul a fost mai mult distrus ca în cazul întâi; partea superioară a miezului de balast forma ca un cofru, a fost așa de

compact și impermeabil, că era ușor de înțeles, pentru ce în decursul primelor 5000 de încărcări apa turnată de asupra a stat mult timp fără a putea pătrunde înăuntru. După ce balastul a fost bine uscat, a fost ciuruit în modul arătat; de unde a rezultat următoarele.

Era balast:

peste 6^{m}_{m}	mărima firelor	=	36,00 l.
» 5 »	»	»	0,95 »
» 4 »	»	»	1,70 »
» 3 »	»	»	3,15 »

peste $2^m/m$ mărimea firelor =	1,60 »
» I » » »	0,70 »
» $3/4$ » » »	1,30 »
Praf	4,60 »

Considerând și aci cele 3 din urmă cantități ca reziduri ce nu mai pot fi întrebuințate, rezultă pentru traversa scobită după un milion de încărcări, o consumație de balast de 6,6 l.

O comparație cu traversa de lemn ne dă următoarele :

Traversa de lemn necesită 7 îndopări cu 420 bătăi și o consumație de 6,60 l. balast.

Ast-fel raportul între traversa de lemn și traversa scobită în ceea ce privește cheltuelele de întreținere, sunt ca 420:1070 sau 1:2,45 și în vederea consumului balastului ca 1:2,23.

Din cauza acestei deosebiri însemnate dintre traversa de lemn și traversa de fer scobită, a fost necesar a repeți încercarea.

Rezultatul acestei a II-a încercări e cuprins în tabela No. 3 și demonstrat prin figura 16. După cum se poate vedea din aceasta, rezultatele nu diferă mult de cele anterioare ; a II-a încercare a eșit încă mai desavântagiosă , căci numărul îndopărilor s'a urcat la 19 și acel al bătăilor de ciocan la 1289.

Mersul liniilor de coborîre este analog cu cel anterior, de și cele din urmă 2 îndopări au durat ceva mai mult ca cele l'alte.

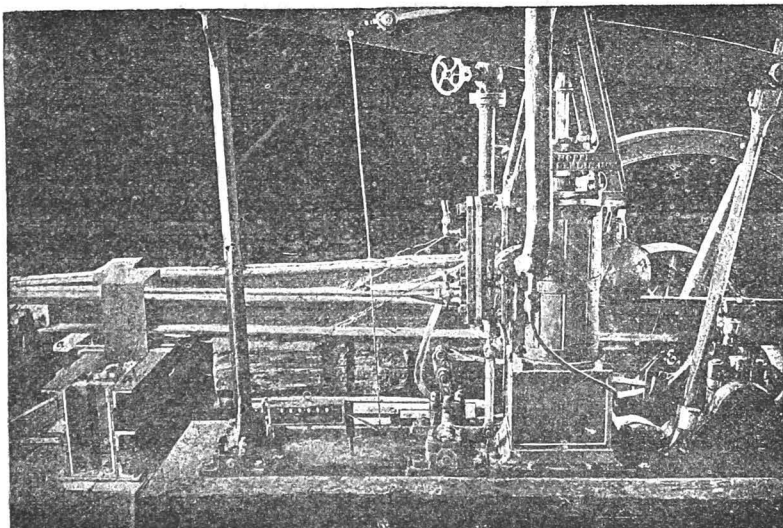
Se confirmă iarăși că traversa scobită suferă o pierdere mare din înălțimea îndopărei, de oare-ce la ridicarea ei de $30^m/m$ a trebuit să se coboare la $20-24^m/m$ înainte de a ajunge la stabilitatea înălțimei.

Acest fapt despre care am vorbit și în introducerea, poate să provie și din motivul, că pe de o parte nu e posibil de a îndesa îndestul balastul în traversă, iar pe de altă parte se pare că pereții verticali a traversei ar avea efectul unor tășuri, care distrug stratul cel compact, slăbind ast-fel efectul folositor a corpurilor laterale de rezistență.

Spre a putea recunoaște mai bine mișcarea în balastul și formarea miezului de balast, s'a aranjat la începutul încercării din urmă, un perete longitudinal mobil, putându-se scoate afară ; prin aceasta, după terminarea încercării s'a putut avea o părere exactă, nu numai asupra distrugerii crescânde a materialului îndopat, ci și asupra modului și capacității formațiunei miezului. Figura 1 arată foarte exact până unde s'a întins

mișcarea balastului în corpul său, cum s'a format din ce în ce mai subțire și cum s'a sfârșit mai mult în apropierea traversei și s'a format o amestecătură de normol.

Linia relativă la mișcarea balastului, începe în partea stângă la o distanță de 12 c. m. de la peretele din stânga, se coboară în formă



a, a. 1. Cutia de încercare, h. pârghia de încărcare, e. punctul fix de învîrtire, g. greutatea încărcării, E. excentric.

Fig. 2. Casa mașinei cu instalația încercării.

eliptică până la fundul cutiei, care e acoperit prin ferul cornier fixat, și se ridică apoi în sus până ce a ajuns suprafața de 10 cm. de la peretele cutiei.

În partea din urmă se vede f. exact o suprafață de alunecare care merge sus, de unde se poate conchide că în urma rezistenței mai ușoare a acestei părți, partea interioară distrusă a stratului de balast s'a întins mai mult spre dreapta.

Balastul aflat în interiorul acestei linii era complet, curat și neatins.

La scoaterea balastului din cutie s'a găsit corpul aflător dedesubtul și lângă traversa ca un bloc compact care era plin cu părțile de nomol și impermeabil. A fost o masă, cum nu se mai poate găsi nici la liniile cele mai mlăștinoase s'a putut dar vedea de ce și în mijlocul încercării (după vre-o 50000 de încărcări) că apa turnată pe traversă a stat pe loc fără a pătrunde înăuntru.

Ciuruitul balastului uscat la această încercare a dat următorul rezultat:

Era balast peste 6^m mărimea firelor = 30,00 l.

«	«	«	5	«	«	=	1,05	«
«	«	«	4	«	«	=	1,40	«
«	«	«	3	«	«	=	3,12	«
«	«	«	2	«	«	=	1,54	«
«	«	«	1	«	«	=	0,76	«
«	«	«	$\frac{3}{4}$	«	«	=	1,31	«
«	«	«	praf	«	«	=	6,02	«

Considerând iarăși cele 3 din urmă cantități ca reziduuri de întrebuintat, rezultă la această încercare o consumație de balast de 8,09 l.

3) Traversă costată

Pentru aceasta s'a ales un tip de traversă aproape identic cu acele întrebuintate la suprastructura sistem Hilf, care are o lărgime de 25 cm. o înălțime a costei de 75^m, și mici coste laterale de 15^m înălțime.

Traversa a fost introdusă în cutia de încercare ast-fel ca muchea de îndopare să fie iarăși situată 20 cm. deasupra fundului cutiei. Restul operațiunilor au fost identice celor-l'alte încercări anterioare.

Erau în total necesare 10 îndopări, a căror rezultate sunt indicate în tabela No. 4, iar liniile lor de coborâre în fig. 15. Să pare curios, că primele 6 îndopări au scăzut așa de curând și au rezistat mai puțin ca aceleași îndopări la traversa scobită. Aceasta provine însă din cauză că la început, s'a scăpat din vedere, (cu părere de rău), a asigura traversa la îndopare, în contra mișcării din loc în partea laterală. Din această cauză coasta a fost așa de presată într-o parte, ca de exemplu la fig. 10, unde s'au efectuat loviturile de ciocan, așa că stratul de balast îndopat pe partea cealaltă (r) mai înainte, a devenit iarăși liber. Lungimea de 0^m 15 a bucății de traverse,

a fost prea mică, pentru a putea rezista apăsării loviturilor ciocanului de îndopat, asemenea a lipsit și sprijinul care se formează, la traversa de 2.70^m așezată în linie. A fost deci necesar a fixa lateral piesa de încercare ceea ce s'a făcut prin o bucată de lemn așezată în k. La îndopările următoare, capacitatea de rezistență a traversei a sporit mai repede, așa că la a 7-a îndopare erau necesare 46,991 de încărcări, la a 8-a 215,844, la a 9-a 365,809 și la a 10-a la o coborâre de 28,4^m 319,770 încărcări. La a 9-a îndopare cu ocazia vizitărei unui specialist, traversa a fost ridicată la 20^m coborâre, spre a vedea stratul care, cu părere de rău, a fost găsit ceva deteriorat. Urmarea a fost că în decursul continuării încercărilor, traversa s'a coborât mai curând. Această împrejurare și a mai arătat influența și la a 10-a îndopare, care n'a rămas mult în urma celei din a 9-a.

Această încercare nu se poate deci considera ca conchizătoare, de oare-ce arată traversa mai desavantajoasă. În schimb însă rezultatele finale se arată mai favorabile ca acele a traversei scobite. Ciuruitul balastului după terminarea încercărilor a dat următorul rezultat:

Era balast peste 6^m mărimea firelor = 36,50 l.

«	«	«	5	«	«	=	0,70	«
«	«	«	4	«	«	=	1,00	«
«	«	«	3	«	«	=	2,00	«
«	«	«	2	«	«	=	0,90	«
«	«	«	1	«	«	=	0,38	«
«	«	«	$\frac{3}{4}$	«	«	=	0,75	«
«	«	«	praf	«	«	=	2,75	«

de unde rezultă că dacă vom considera, iarăși cele 3 din urmă cantități, ca reiduceri vom obține un consum de 3,88 l.

Lovituri de ciocan la îndopare au fost numai 638 la 10 îndopări. Din cauza neregularităților arătate au fost nevoe a se face și cu această traversă o a 2-a încercare, și anume s'a făcut astfel, că s'a instalat o a 2-a cutie de încercare în mod analog, ca cea întâia, fiind servită de aceeași mașină cu aburi. Pe figura 2-a se vede în a o cutie și în a¹ o a doua cutie. Prin încercarea simultană cu ambele forme de traverse de fer concurente, s'a prevenit unor neegalități în ceea ce privește numărul învârtiturilor mașinei, care la mersul mai repede face ca pârghia să tresare în

După cum se vede din comparațiunea tabelor și a figurelor citate, figura 13 și 17 a rămas linia a VI-a de coborâre a traversei costat puțin mai în urma liniei a VI-a a traversei de lemn, totuși a întrecut-o deja după o coborâre de $14^m/m$ și la o adâncime de $20^m/m$. Numărul încărcărilor s'a urcat la 187,677 pentru traversele cu coste, pe când traversa de lemn a resistat numai la 125,580 încărcări.

Cele din urmă 5 cantități arată că și mai înainte materialul de îndopare distrus cu un total de 2,62 l.

În privința aceasta trebuiesc consultate tabelele și mai bine încă liniile de coborire în figurele 13 până la 17, pentru a se putea compara mai bine, s'a luat media în figura 18 liniilor de coborire cele mai favorabile pentru ambele traverse de fer în parte, au fost adunate, și sunt reprezentate prin linia cea neagră de sus, acea a traversei de lemn, linia — · — · — · acea a traversei cu coste și linia cea mai joasă — — — — acea a traversei scobită No. 551.

Numărul îndopărilor	I	II	III	IV	V	VI	VII	7 îndopări
Cantitatea bătailor de îndopare	67	65	65	58	60	53	52	420 lovituri de îndopări
Coborîrea în m/m	Cantitatea încărcărilor pentru coborîri							
2	2	7	9	22	48	448	2271	
4	12	32	29	140	180	945	9399	
6	17	74	69	413	425	1971	44107	
8	30	127	188	842	879	4426	125931	
10	44	218	359	1411	1505	7501	208127	
12	58	318	564	2046	2251	11920	318031	
14	83	427	830	2436	3351	22070	449751	
16	108	675	1194	3071	5091	45728	489782	(14,8)
18	142	728	1491	3920	6737	73346		
20	190	832	1901	5531	8896	125580		
22	247	949	2583	6998	11625	183106		
24	319	1084	3689	8575	15902	244870		
26	397	1288	5161	10580	22228	288514		
28	482	1768	7345	12778	34839	350054		
30	668	2337	10244	15381	49936	437183		

TABELA No. 2.

A coborîrilor la încărcările traversei scobite No. 51 a căilor ferate ale Statului Prusian
(Inercarea I-a).

Numărul îndopărilor	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	XIII	XIV	XV	XVI	XVII	10 îndopări
Cătimea loviturilor	65	63	63	61	62	65	65	63	62	76	59	67	67	59	62	59	52	170 lovituri de îndopări
Coboriri în m/m	Cantitatea încărcărilor pentru coboriri																	
2	0	0	0	0	0	0	6	0	0	2	2	3	3	5	5	5	10	
4	1	1	3	4	3	4	4	3	5	7	9	6	25	35	46	47	19	
6	3	4	6	10	40	11	15	8	17	14	30	18	47	81	146	122	82	
8	5	9	13	22	99	30	29	11	38	28	71	33	95	180	428	317	144	
10	7	13	25	44	112	42	51	21	89	48	75	60	145	477	1003	702	313	
12	12	22	45	60	140	04	97	44	108	98	180	152	332	805	2328	1941	1352	
14	17	32	70	103	180	109	206	67	622	240	433	294	796	1422	6528	2079	2608	
16	24	47	105	154	233	237	347	123	1081	559	1502	879	1718	3024	14733	5915	3890	
18	33	71	172	211	281	430	541	297	4013	1865	6173	3163	3440	7440	22534	8309	6574	
20	42	105	237	307	421	836	1287	555	9021	4185	16600	4811	10560	17440	30438	13221	11722	
22	53	193	339	427	601	1732	2066	875	14601	12386	24058	9102	18736	27700	48724	22715	20108	
24	74	289	606	712	970	2015	4589	1435	19427	18513	34303	21337	26784	46034	58102	30279	38240	
26	114	649	1539	1473	1874	2448	9114	3990	23005	27222	49441	35117	49726	60040	71470	51861	57314	
28	152	1335	2924	2883	2304	4708	19146	6935	27539	53577	70203	55547	89674	70823	95153	74793	79018	
30	210	2945	8057	3096	0000	8934	23217	19784	3920	82002	78236	68327	129960	80752	131919	103111	144828	

* Cu ridicare

TABELA No. 3.

A coborîrilor la încărcările traversei scobite No. 51 a căilor ferate ale statului Prusian
(a 2-a încercare)

Numărul îndopărilor	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	XIII	XIV	XV	XVI	XVII	XVIII	XIX	19 îndopări
Cătimea loviturilor îndopărei	68	68	75	68	70	67	65	67	64	68	68	63	75	73	66	65	68	63	66	1287 lovituri de îndopare
Coboriri în m m	Cantitatea încărcărilor pentru coboriri																			
2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	4	2	3	25	30	30	4	
4	0	1	1	0	1	1	3	4	4	4	4	17	20	35	18	110	80	150	2	
7	0	3	3	1	4	5	14	19	9	13	20	46	92	105	45	260	253	290	7 ²	
8	2	6	7	6	9	9	41	39	23	40	50	86	110	208	91	514	620	530	17 ⁰	
10	4	14	10	16	15	19	71	73	46	74	96	151	581	473	148	870	1322	1040	49 ²	
12	6	23	13	26	21	32	131	141	76	143	188	23	1250	859	300	1329	2060	2030	94 ⁰	
14	8	31	25	37	28	54	222	194	120	284	298	359	1020	1500	489	1870	3300	3784	216 ⁰	
16	12	38	30	49	59	85	316	270	177	377	390	500	1800	2350	639	2150	4500	5322	334 ⁸	
18	14	47	49	62	51	154	386	390	278	633	458	559	2501	3030	810	3343	5808	9539	612 ⁰	
20	16	58	65	76	63	204	438	488	266	865	598	890	3071	3953	989	4483	8105	10198	1005 ⁸	
22	18	74	91	96	75	282	494	607	316	1257	900	1203	3549	4028	237	7149	13043	37814	25394	
24	20	97	134	144	130	503	774	914	480	1733	1412	1939	4714	5172	1827	14225	22502	50192	54890	
26	24	142	195	204	240	709	1121	1250	830	2343	1964	3530	6098	7002	2589	20942	20952	115031	108822	
28	3	250	318	305	630	1638	1928	1795	1370	5114	349	6270	8706	10968	3851	55537	57362	210494	201066	
30	50	834	922	612	1140	4500	4702	3480	3033	9285	3892	9910	11498	14483	7710	109607	74322	31828	424932	

TABELA No. 4

a coborîrilor la încărcări ale traverselor de fer costate (Inercarea I-a)

Numărul îndopărilor	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	XI	X	10 îndopări
Cătimea lo- viturilor de îndopări	82	71	75	72	63	65	55	53	54	48	368 lovituri de îndopare
Coboriri în m/m	Cătimea încărcărilor pentru coborire										
2	0	0	2	6	13	23	3	5	47	10	
4	1	1	8	19	31	97	28	30	181	90	
6	2	3	17	49	90	248	101	120	576	361	
8	4	8	29	96	190	467	376	451	1747	922	
10	6	17	51	226	333	863	627	1273	10200	2924	
12	8	28	91	386	513	1574	1089	2637	27219	5894	
14	10	41	127	546	833	2235	1570	6071	55301	11366	
16	15	55	175	707	1291	3667	2948	15949	88600	27388	
18	21	73	263	946	2627	4615	4660	27443	138380	47090	
20	30	99	393	1126	3641	5141	5748	38439	196773	81010	
22	42	125	473	1556	5703	5703	7029	50573	234847	97914	
24	60	161	565	2016	9261	7325	10088	82229	263403	138390	
26	88	205	755	3091	11221	9281	17524	114337	287570	185902	
28	133	273	1133	5448	14861	15957	30628	147401	316716	257016	*) 28,4
30	208	342	1781	8085	17334	23833	46991	215844	365809	319770	*)

TABELA No. 5

a coborîrilor la încărcările traverselor de fer costate (Inercarea II-a)

Numărul îndopărilor	I	II	III	IV	V	VI	6 îndopări
Cătimea lo- viturilor de îndopare	71	69	70	68	59	63	400 lovituri de îndopare
Coboriri în m/m	Cătimea încărcărilor pentru coborire						
2	0	0	3	3	27	24	
4	0	1	8	20	74	113	
6	0	4	22	71	153	318	
8	0	8	54	242	501	901	
10	0	30	167	466	980	2793	
12	1	56	302	978	2164	9701	
14	7	95	512	2566	6531	27512	
16	22	158	852	6742	19914	55438	
18	40	235	1457	14240	33016	97009	
20	59	334	2748	19178	53473	187577	
22	86	552	4792	26901	119055	202577	2) (20,3)
24	143	953	8922	49377	213288		
26	225	1515	16136	77896	409731		
28	406	3378	39618	132582	533314	1)	1) (26,8)
30	995	9816	63040	206136			

Apoi mai este și linia de coborire VI a traversei de lemn marcată cu negru, spre a o compara cu cea din urmă (a VI-a); căci trebuie presupus că după linia ei de coborire care s'a comparat cu linia VII a traversei de lemn, ar fi întrecut-o.

Existența cōstei oferă fără îndoială, avantajul unei îndopări mai repezi și mai bună, de oare-ce aceasta împiedică ca materialul îndopat pe o parte se iasă pe cea-altă, sau se devină iarăși liber după ce a fost îndopat.

Din comparațiunea liniilor de coborîre a traversei cu coastă No. 51, rezultă fără îndoială, că pierderea în înălțimea de îndopare la cea din urmă e mult mai mare ca cea dintîia.

După 50,000 de încărcări această înălțime se urcă la 6 $\frac{m}{m}$ la linia VII, la linia VI a traversei cu coasta la 14,5 $\frac{m}{m}$ și la cea mai favorabilă linie a traversei scobite la 23,5 $\frac{m}{m}$; prin urmare avînd de bază 30 $\frac{m}{m}$ înălțime de îndopare, înălțimea la origină devine 80 $\frac{m}{m}$ la traversa scobită 50 $\frac{m}{m}$ la cea cu coaste și la linia VII a traversei de lemn numai 20 $\frac{m}{m}$.

După cum rezultă din ciuritul balastului, după terminarea încercărilor cu traversele de lemn și acelora cu coastă a mai rămas o cantitate oarecare bună și permeabilă, s'a putut deci crede la rezultate favorabile continuînd cu îndopare, ast-fel că s'ar fi putut susține că pierderea din înălțime de îndopare ar fi fost mai mică.

La traversa 51 însă, nu s'a mai putut obține o îmbunătățire în acest sens, din cauză că balastul era deja prea distrus, stratul era deja cu desăvârșire nomolit, ast-fel că ori-ce continuare cu îndopare a fi făcut starea mai rea.

Resultatul arătat corespunde chiar și cu experiențele făcute la cai în exploatare și e confirmat în toate părțile. Experiențele arată ca traversa scobită trebuc să se coboare imediat cu $\frac{3}{4}$ din înălțimea îndopată și că foarte greu se poate readeuce o traversă coborâtă la înălțimea de la început.

O altă comparațiune, în privința cheltueilor de întreținere, rezulta din numărul loviturilor de ciocan de îndopare, și în privința consumației balastului rezultatele ciuruitului.

Încercările separate ne au dat următoarele :

S'a consumat :

1^o. Traversa de lemn : 420 lovituri de îndopare și 296 l. balast.

2^o. Traversa scobită la încercarea I : 1070 lovituri de îndopare și 6,60 l. balast

3^o. Aceași traversă la încercarea II-a : 1289 lovituri de îndopare și 8,09 l. balast

4^o. Traversa cu coastă la încercarea I : 638 lovituri de îndopare și 3,80 balast

5^o. Traversa cu coastă la încercarea II : 400 lovituri de îndopare și 2,62 l. balast, făcînd media încercărilor 2 și 3 precum 4 și 5 și raportînd'o

ca unitate la traversa de lemn găsim un raport dintre traversa de lemn, scobită și cea cu coastă, pentru loviturile de îndopare 1 : 2,81 : 1,24 și pentru consumația balastului 1 : 2,48 : 1,10.

În vederea neregularităților ivite la încercarea 4 trebuie să considerăm ca valabil încercarea 5 pentru traversa cu coastă, de unde reiese că trebuie să considerăm traversa cu coastă, asemenea cu cea de lemn, în ceea ce privește cheltueile de întreținere și consumația balastului.

Raportul încercării 5, a traversării cu coastă la ambele încercări a traverselor scobite raportul în privința bățăilor de îndopare este 400 : $\frac{1076+1289}{2} =$

1 : 2,95 și în privința consumației batalionului $2,62 : \frac{6,60+8,09}{2} = 1 : 2,81$.

Traversa Scobită (No. 51) cere deci cu întrebuințare de balast ciuruit și la o circulație de până la un milion osii de câte 7^t încărcări brute, aproape de 3 ori pe atîta cheltueală de întreținere ca traversa cu coastă și deasemenea de 3 ori mai mult material de îndopare.

Alte cercetări

1^o. Precum, la încercările descrise mai sus, s'a luat ca balast de fie-care dată materialul de aceeași calitate, schimbându-se numai forma traverselor, așa se poate face și invers, adică de a menține forma traverselor, schimbându-se materialul de îndopare. Se va putea apoi în acelaș mod deduce în medie din numărul loviturilor de îndopare, a încercării circulației, notarea liniilor de coborîre și ciuritul balastului după terminarea fiecărei încercări, care material e mai potrivit pentru forma traversei respective.

Și valoarea în bani a diferitelor materiale de îndopare se va putea compara și determina media prețului de exemplu se poate plăti pentru piatra sfărîmată metrul cub, basalt, granit sau alte pietre, față de cheltueile de întreținere cu balast.

2^o. În locul traverselor indicate mai sus, se poate încerca și ori ce altă formă în acelaș timp de patru până la șase săptămîni. Ajunge o piesă de fontă, căria i se dă a forma exact la su-

prafața inferioară cu a traversei de încercare fără a considera modul de fixare dintre șina și traversa sau de forma materialului mărunț.

3^o. Prin scurtarea cutiei de încercare, după cum s'a arătat în descrierea ei, se va mai putea

stabili prin numărul ce influența, exercită, suprafața mai îngustă a traverselor asupra întreținerii căii.

Soran în Iunie 1895

E. Schubert,

Director de cale ferată.

ORGANIZAȚIA DE LUCRĂRI PUBLICE ÎN FRANȚA

Întreg serviciul de poduri și șosele depinde astăzi de a doua direcțiune a ministerului de Lucrări Publice, *Direcțiunea Șoselelor, Navigațiunei și Minelor*, împărțită și ea în trei sub diviziuni :

Prima diviziune: *Sosele și Poduri*

A doua diviziune: *Navigațiune*

A treia diviziune: *Mine și Uzine*

Prima diviziune coprinde două birouri. Primul dirijat de un șef de birou, un sub-șef și trei redactori, să ocupe cu șoselele naționale. Al doilea birou, dirijat de un șef de birou, un sub șef doi redactori și un conductor principal de poduri și șosele, să ocupe cu șoselele departamentale, căile ferate ale cheurilor, porturilor maritime și cu poliția rulagiului. În atribuțiunile sale intră declarațiune publică a lucrărilor de construcțiune și rectificațiune a șoselelor departamentale, executarea legilor și regulamentelor și contenciosul relative la aceste căi, examinarea proiectelor lucrărilor comunale comunicate de Ministerul de interne regularea alinimentelor șoselelor naționale și departamentele prin orașe, orașele și sate, concesiunea, declarațiunea de utilitate publică, construcțiunea și exploatarea căilor ferate a cheurilor porturilor maritime și fluviale, poliția de rulagiu, statistica căilor, afacerile relative la paza conductelor de apă, gaz și electricitate, studiile de distribuție de apă în orașe în comune curățirea apelor de egouri.

A doua diviziune a navigațiunei coprinde trei birouri. Primul dirijat de un șef de birou, un sub-șef patru redactori, un expediționar și un conductor de poduri și șosele, să ocupe de porturile maritime. În atribuțiunile sale intră, stabilirea îmbunătățirea și întreținerea porturilor de comerț din Franța și Algeria, construcțiunea de diguri și lu-

crări în mare, organizarea asociațiunilor din orcole pentru executarea acestor lucrări, crearea de parcuri pentru stridii, concesiunea de polder, stabilirea de diguri promenade în mare, El mai dirijează serviciul de luminat și balizapiul coastelor și contenciosul relativ la acest serviciu.

Al doilea birou, dirijat de un șef de birou, un sub-șef, trei redactori, doi expediționari, doi conductori de poduri și șosele, să ocupe de riurile navigabile și plutitoare, coprinzând întreținerea și îmbunătățirea riurilor, construcțiunea și întreținerea drumurilor de halagiu, baragiurilor, ecluselor, cheurilor, porturilor, apărările contra riurilor și torențelor, organizarea asociațiunilor hudicale pentru aceste lucrări, materialul și administrațiunea podurilor plutitoare, poliția fluvială, contenciosul relativ la aceste servicii. El dirijează asemenea, pescăriile, concesiunile de luări de apă, reglementele apelor de uzină, reglementele baragiilor pe domeniul public și serviciu special de statistică.

Al treilea birou dirijat de un șef de birou, un sub-șef, patru redactori și un expediționar să ocupe cu canalurile de navigațiune.

Pe lângă ministru și această administrație centrală să găsește un consiliu permanent numit *Consiliul general de poduri și șosele*.

Acest consiliu se compune:

Din ministru, președinte;

Directorul personalului și comptabilităței;

Inspectorii generali de clasa I-a, actualmente în număr de 9;

Inspectorii generali de clasa II-a, desemnați de ministru, în număr de 22 actualmente (12 de la 1 Ianuarie până la 30 Iunie și 10 de la 1 Iulie până la 31 Decembre);

Inspectorul general al lucrărilor maritime.

Afară de aceștia, directorul șoselelor, navigațiunii și minelor, și directorul drumurilor de fer pot asista la ședințele consiliului și au vot deliberativ pentru afacerile ce privesc serviciile lor. Dacă ministrul lipsește, el este înlocuit la președenție printr'un vice președinte, ales dintre inspectorii de clasa I-a. Vice-președintele este numit pentru un an. Un inspector de clasa II-a sau un inginer șef este luat ca secretar al consiliului și are vot deliberativ. El are un inginer ordinar de clasa III-a cu titlu de atașat la Secretariatul Consiliului.

Postul este ocupat timp de un an de elevul care a eșit întieul din școala de poduri și șosele.

În fine toți inginerii în activitate sau în concediu prezenți la Paris au vot consultativ în discuția afacerilor privitoare la serviciul lor.

Pentru afacerile mai puțin importante și care nu reclamă reunirea întregului consiliu, sunt desemnate secțiile sale.

Ministru determină numărul, atribuțiunile și compozițiunea secțiunilor și care decide dacă o afacere poate fi desbătută într'o secțiune sau dacă ea trebuie supusă consiliului întreg.

Secțiunile sunt actualmente în număr de trei.

Afacerile de orice natură sunt de o potrivă repartizate între toate secțiunile, și sunt date uneia sau alteia după arondismetul inspecțiunii de unde depind. Afacerile privitoare la drumurile de fer sunt de asemenea repartizate între cele trei secțiuni.

Această împărțire în secțiuni prezintă inconveniența că tot aceiași inspectorii cari au făcut prima instrucțiune a unei afaceri litigioase o și judecă. Pentru a înlătura contradicțiunile de jurisprudență, decretul din 5 Mai 1863 a menținut 5 ingineri ordinari de prima clasă ca secretari ai secțiunilor și însărcinați fie-care cu instrucțiunea afacerilor de aceeași natură.

Unul pentru șoselele naționale, departamentale podurile suspendate pe drumurile vicinale, drumurile de fer de interes local și tramvaiurile.

Altul pentru serviciul idraulic, porturile maritime, foruri etc.

Un al treilea pentru navigațiunea interioară, canale și râuri navigabile;

Cei-l'alți doi pentru drumurile de fer.

Președinții secțiunilor sunt tot d'una unul din inspectorii generali de I-a clasă, ales dintre membrii

secțiunii, Fe-care secțiune să reunească o dată pe săptămână, și consiliul general de Poduri și Șosele de două ori pe săptămână.

Pentru toate studiile preparatoare și examinarea afacerilor, este un birou permanent atașat secretariatului consiliului, compus dintr'un șef de birou, un sub-șef, patru redactori, cinci expediționari și un desenator.

Atribuțiunile consiliului sunt determinate prin decretul constitutiv (7 fructidor anul XII), el nu poate da de cât *avisul său*, și soluțiunea adoptată nu este obligatorie pentru administrație, și a fortiori pentru consiliul de stat.

Afară de consiliul general, există un număr oarecare de comisii permanente care interesează direct serviciul de poduri și șosele. În primul loc este *comisiunea mixtă de Lucrări Publice*, destinată a studia chestiunile relative la lucrările ce privesc în acelaș timp serviciile civile și serviciile militare, fiind-că ele sunt pe zona frontieră.

Ea se compune din :

Patru consilieri de stat, din care unu ca președinte;

Un inspector general de artilerie;

Doi inspectori generali de geniu;

Un general de brigadă, membru al comitetului de fortificațiuni;

Doi inspectori generali de poduri și șosele;

Un oficer general de marină;

Un inspector general, membru al consiliului lucrărilor de marină.

Toți acești membri sunt numiți prin decret și au vot deliberativ. Mai fac parte din această comisiune, însă fără vot deliberativ.

Secretarul Consiliului general de poduri și șosele:

» Comitetului de geniu;

» Comitetului de artilerie;

» Comitetului inspectorilor generali ai marinei.

Secretarul consiliului lucrărilor marinei;

Secretarul Comisiunii militare superioare de drum de fer.

Un locotenent-colonel de geniu este secretarul comisiunii.

Cele l'alte comisii permanente sunt :

1^o. *Comisiunea nivelărei generale a Franței*, compusă din :

Ministerul Lucrărilor Publice ca președinte ;

Un inspector general de poduri și șosele ca vice-președinte;

Directorul administrației departamentale și comunale la ministerul de interne, ca vice-președinte;

Directorul serviciului geografic al armatei;

Directorul drumurilor de fer ale statului;

Un membru al consiliului superior al vicinalității la ministerul de interne;

Un *agent vayer en chef*;

Șeful serviciului hărții Franței și statistice grafice la ministerul de interne;

Opt alți membri desemnați de ministru și luați din corpul de poduri și șosele, mine și de marină;

Doi ingineri sunt aleși dintre membri pentru a fi secretar și ajutor de secretar ai comisiunii.

2^o. *Comisiunea anunțării creșterii apelor*, compusă din 8 inspectori generali, din care unu președinte, și din doi ingineri de poduri și șosele secretar și ajutor de secretar ;

3^o. *Comisiunea Formulelor*, compusă din cinci inspectori generali, din care unu președinte, doi ingineri de poduri și șosele secretar și ajutor ;

4^o. *Comisiunea șoselelor naționale*, compusă din nouă inspectori generali, din care unu președinte și un secretar și din secretarul secțiunii de șosele la consiliul general de poduri și șosele:

5^o. *Comisiunea invențiilor*, compusă din :

Directorul școlii de poduri și șosele, președinte;

Inspectorul și profesorii școlii de poduri și șosele;

Un inginer șef secretar raportor.

6^o. *Comisiunea varurilor, cimenturilor și mortarurilor*, compusă din:

Directorul școlii de poduri și șosele, președinte;

Cinci inspectori generali;

Un inginer șef, secretar.

7^o. *Comisiunea farurilor*, compusă din:

Ministrul lucrărilor publice, președinte;

Un vice amiral, vice președinte;

Doi contra amirali;

Un inspector general de geniu maritim;

Inspectorul general a lucrărilor idraulice marine;

Un inginer hidrograf șef;

Cinci alți membri luați din corpul de poduri și șosele.

Comisiunea alege dintre membrii săi un secretar și un ajutor;

8^o. *Comisiunea «Analelor podurilor și șoselelor»*, compusă din:

Directorul personalului și comptabilității;

Directorul șoselelor, navigației și minelor.

Directorul drumurilor de fer;

Inspectorii generali de poduri și șosele, din care unul ca președinte;

Secretarul consiliului general de poduri și șosele;

Inginerii profesori la școala de poduri și șosele ca secretari ajutoare;

Un inspector general de clasa II-a secretar;

9^o. *Comitetul contenciosului și studiilor juridice* compusă din:

Ministru, președinte;

Trei directori ai ministerului, vice-președinți;

Zece avocați la Curtea de Apel;

Un *maitre de requêtes* la consiliul de stat;

Un avocat, secretar.

În tabloul alăturat, întocmit după proiectul de buget pe 1897, este coprins tot personalul corpului de poduri și șosele, în coloana întâia sunt cuprinși funcționari însărcinați cu serviciu, ultima coloană coprind pe toți funcționari figurând în *Anuarul* pe 1897.

8 inspectori generali de 1-a clasă . . .	13
23 » » » 2-a » . . .	32
71 ingineri șefi de 1-a clasă . . .	104
72 » » » 2-a » . . .	133
88 ingineri ordinari de 1-a clasă . . .	157
74 » » » 2-a » . . .	122
52 » » » 3-a » . . .	65
45 sub ingineri . . .	58
556 conductorii principali . . .	680
556 conductori de 1-a clasă . . .	738
556 » » 2-a » . . .	871
556 » » 3-a » . . .	967
556 » » 4-a » . . .	863
100 comiși principali . . .	106
300 » » de 1-a clasă . . .	214
300 » » » 2-a » . . .	710
650 » » » 3-a » . . .	826
650 » » » 4-a » . . .	804
150 » » stagiaři . . .	891

Afară de acestea mai sunt încă aproape 4000 agenți inferiori.

VARIAȚIUNI DE LUNGIME ANORMALE LA FER ȘI LA OȚEL RESULTATE DIN ÎNCĂLDIRE ȘI RĂCIRE

DE

G. E. SVEDELIUS

Cercetările de mai jos aveau de scop de a determina variațiunile anormale ce se ivesc de o dată, la oare-care grade de căldură, în proprietățile fizice ale ferului și oțelului atât în timpul când se încălzește până la roșu, precum și în timpul răcirii încete ce urmeađa. De oare-ce variațiunile fizice în cestiune stau în strânsă legătură cu schimbarea texturei ferului și a oțelului precum și cu starea cărbunelui conținut s'a dat aci mai înteu, ținând seamă de lucrarea valoroasă a lui I. A. Brinell: *Ueber die Texturveränderung des Stahls bei seiner Erhitzung und Abkühlung* (*Fernkont. annual 1885 pag. 9*), o scurtă explicațiune a acestui fenomen.

L. Rinman arată în anul 1865 ca, cărbunele din oțelul călit diferă din punctul de vedere chimic de cărbunele din oțelul răscopt. El găsi că, cărbunele din oțelul călit se disolvă aproape tot în acid clorhidic, pe câtă vreme dacă se supune oțel răscopt la acelaș tratament rămâne o cantitate însemnată de cărbune nedisolvat. Prin urmare cărbunele se prezintă în oțelul călit și în cel răscopt sub diferite forme allotropice, sau aliat ori unit cu ferul într'un mod diferit. În urma acestui rezultat introduse numirea de «*cărbune de călire*» (*Härtungskohle*) pentru cărbunele din oțel călit și «*cărbune de cimentare*» (*Cementkohle*) pentru cărbunele de oțelul *recălit*; în locul ultimei numiri se întrebuințează și adese ori și numirea de «*Carbid*» propuși de *Ledebur* (*Carbidkohle*).

Din cercetările lui *Brinell* rezultă că cărbunele de călire nu se găsește numai în oțelul călit, ci că cărbunele se prezintă în tot-d'a-una ca *cărbune de călire*, îndată ce oțelul a fost încălđit la o temperatură nemerită. Schimbarea stărei cărbunelui nu rezultă imediat, ci e mai mult legată de anumite temperaturi. Ast-fel cărbunele de *cimentare* se prefăce în *cărbune de călire*, îndată ce oțelul e încălđit la o slabă *căldură galbenă*. Grad de căldură pentru care *Brinell* introduse

notațiunea «*W*», pe când trecerea de la *cărbune de călire* în *cărbune de cimentare* are loc o răcire la o temperatură «*V*» între *roșu aprins și roșu aprins slab*. *Brinell* găsi că schimbarea stărei cărbunelui, în timpul răcirii era însoțită de dezvoltare de căldură și deduse de aci că, la prefăcerea cărbunelui în timpul încălđirii se consumă căldură, de și nu putu să observe direct această consumațiune.

W. F. Barrett a arătat cel d'întii că, în timpul răcirilor a unei bucăți de oțel încins, are loc o dezvoltare de căldură subită, pe care o numi el «*Becalescens*». Acest fenomen se poate lesne observa de ori și cine. N'avem de cât să încălđim o bucată de sîrmă până la *roșiu viu* *deschis* și apoi s'o observăm în timpul răcirii sale până ce devine roșu închis, și vom vedea că firul de oțel devine iarăși roșu la temperatura de *roșu închis* și apoi după puține secunde iar se închide la față.

Brinell găsi apoi că o răcire repede fixează textura pe care o poseda oțelul înainte de răcire, și bazat pe aceasta putu să ridice raportul ce există între schimbarea texturei, schimbarea stărei cărbunelui și schimbarea la care rezultă călire. Prin examinări de diferite probe de oțel cari după ce au fost încălđite s'au călite la diferite temperaturi, s'a găsit că oțelul necălit și perde, în timpul încălđirii textura sa *greunțoasă cristalină* la aceiași temperatură *W* la care *cărbunele de cimentare* trece în *cărbune de călire*, și că la răcire se produce subit cristalizațiune, după ce tot cărbunele de călire, sau cel puțin în cea mai mare parte s'a prefăcut la temperatura *V*, în *cărbune de cimentare*. Schimbarea texturei oțelului și a stărei cărbunelui sau se face prin urmare mai în același timp.

Prin cercetările mai minuțioase ale lui *Osmond* asupra mersului *thermic* al încălđirii și răcirii ferului s'a determinat mai exact temperaturii *W* și *V*. Relațiuni despre aceste s'au dat în *Fernkont annual, 1890 pag. 193*.

Osmond observă, la încălzirea dieritor probe de oțel, o întrerupere în iuțea încălzirii pe la vr'o 700° și o întrerupere corespunzătoare în iuțea recirei la vr'o 600°. La primul din aceste «punte critice» se absoarbe la ultimul se degazează căldură. Punctul critic de la venire 'l consideră *Osmond* ca identic cu punctul *recalescent* al lui *Benett* și cu punctul lui *Brinell*, represintat cu V, la care se produce schimbarea stărei cărbunelui. Și punctele critice observate de *Brinell* și *Osmond* la încălzirea oțelului ar trebui identificate, deși temperatura—*puțin galben*—la care e aședat punctul W, e mult mai ridicată de cit aceea a punctului găsit de *Osmond*.

Osmond 'și-a împins cercetările și la ferul brut, la ferul *elektrolytic* și la ferul moale cu diferite părți de cărbune. La recirea ferului moale și a ferului *electrolytic* observă el două până la trei întreruperi separate în iuțea de recire, temperatura cea mai joasă de la aceste întreruperi fu la 660°. *Osmond* atribue desvoltarea de căldură ce se produce la aceste puncte critice aceleiași cauze pe care se bazează și recăpătarea, la aceeași temperatură a culorii roșu aprins a oțelului, când cărbunele se prefacă din cărbune de călire în cărbunc de cimentare. Variațiunile de temperatură anormale ce se ivesc la grade de căldură mai înalte stau în legături, după părerea lui *Osmond* cu schimbările moleculare din fer. El admite că ferul e o materic polymorfă care să presinte sub două forme allotropice, din care una α -fer, e moale în cea-laltă β -fer, e tare și casant. La încălzire se prefacă α -fer în β -fer, iar la răcire înceată β -fer în α -fer. Aceste treceri de la o modifațiune la alta sunt egal legate de schimbările stărei cărbunelui la anumite temperaturi; la oțel se presintă în același timp cu schimbările stărei cărbunelui, iar la fer moale și fer *electrolytic* se ivesc la o temperatură mai înaltă.

Osmond admite, că la călirea oțelului, care se explică de obicei prin aceea că răcirea repede împedică prefacerea totală sau în parte a cărbunelui din cărbune de călire în cărbune de cimentare, ferul rămâne β -fer. Influența cărbunelui are același caracter ca și iuțea răcirii: tinde a împedica prefacerea β -ferului în α -fer.

Theoria lui *Osmond* asupra diferitelor modifațiuni allotropice ale ferului nu a fost admisă peste

tot. Mai mulți autori esită a explica prin aceea existența punctelor critice, cari caracterizează ferul moale și care nu se găsesc la oțel. că pun oțelul în legături cu schimbările de textură în fer cu formațiunea de combinații chimice între cărbune și fer, *Carbide* de o compozițiune variabilă și a. m. d. Așa că nu s'a reușit încă a se dobîndi o claritate și o unitate complectă în această cestiune.

Cercetările lui *Osmond* asupra variațiunilor de temperatură anormale ale ferului și oțelului fură completate de *F. O. Arnold* și *G. Charpy* și stabiliră într'un mod demonstrativ, rezultatele experimentale la care ajunsese primul, deși *Arnold* nu se putea uni cu explicațiunea lui *Osmond*.

Asupra variațiunilor de lungime anormale la fer și la oțel, nu avem nici o cunoștință complectă, probabil din cauza dificultăților ce sunt în legătură cu determinarea lungimilor la temperaturi înalte în toate acestea merită toată atențiunea noastră din cauza strînsului raport în care stau cu schimbările de textură la oțel și fer.

G. Gare a arătat cel d'ântăiū că sârma de oțel încălđită la roșu alb în răcire până la roșu închis suferă o lungime anormală, de altmintrelea însă continuă a se contracta. *W. F. Barrett* observă afară de aceasta, în timpul încălzirii o contracțiune subită, care părea a se produce la aceeași temperatură la care se producea și lungirea ne-regulată în timpul răcirii; el văzu că în timpul răcirii și *recalescența* menționată mai sus, se ivea în același timp. Lungimea anormală în timpul răcirii a fost studiată mai de aproape de *Norris Heim* și *Coffin*; în fine *F. J. Smith* a arătat că variațiunile de lungime și de temperatură la oțel se presintă, în același timp, în timpul răcirii. *Le Chatelier* determină contracțiunea anormală în timpul încălzirii pentru oțel la 700°, pentru fer pur la 830°.

Mai jos se arată în ce raport stau variațiunile de lungime anormale a ferului și oțelului cu cantitatea de cărbune ce conține cu diferitele stări de încălzire și răcire, cu călirea și cu răcoacerea apoi se mai ridică variațiuni de lungime anormale ce se presintă la oțelul călit și în fine se comunică câte-va valori aproximative a diferitor coeficienți de lungire la fer și oțel la temperaturile 0° până 800°.

Obiectele de observațiune întrebuițate aci constau

parte, din sîrmă trasă în fire la rece din Bofors cu cantități de cărbune de 0,9 până la 0,1 la sută, același material de care s'a servit C. F. Bydberg, la cercetările sale asupra mersului călirei oțelului, iar parte din sîrmă întinsă la cald din Sandviken, cu cantitate de cărbune de 1,0 până la 0,1 la sută.

Toate determinările de lungime s'au făcut cu dilatometru pe deplin în acord cu dilatometru întrebuițat de domnișoara N. Lagerbay, construit de K. Angshöm.

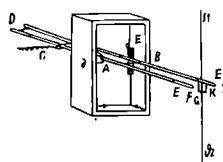
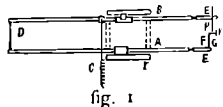


fig. 2

Fig. 1 și 2 reprezintă dilatometru; (în fig. 2) pentru a se putea vedea mai bine, s'au deplasat puțin diferitele părți ale dilatometrului. Două brațe lungă de câte-va centimetre, de argil refractar sunt purtate de o ramă solidă de lemn; brațul B e legat de o axă de oțel care se

poate învîrți liber în peretele opus al ramei într'un cerc de fer bine înșurupat. O spirală C atașată la brațul mobil aproape de axa sa ține extremitățile, ce se află de aceeași parte a axei, presate una de alta. Între aceste extremități, e introdusă baza D ascuțită de amîndouă părțile și lungă de vr'o 4 cm., ale căre variațiuni de lungime e de observat. Extremitățile opuse ale brațului poartă două ace F destul de groase, cari, cu ajutorul unor șurupuri mici de presiune, sunt menținute paralel la o distanță de câte-va milimetre. Vârfurile acelor opuse, fie-care în partea sa pe câte o placă de sticlă, C cu suprafețe paralele, care e purtată de o sîrmă verticală de ruolz H întinsă bine, înțepenită la ambele extremități, lungă de vr'o 0,5 m. La placa de sticlă e atașată o mică oglindă K, formînd cu dînsa un unghi drept.

Bara dintre brațele dilatometrului e încălțită de o lampă brevetată din Munich, care dă o lumină conică, foarte uniformă, de un diametru la basă de vr'o 4 cm.

Mișcarea oglindei dilatometrului determinată de variațiunile în lungime ale bazei, s'au observat printr'o oglindă sau pe o scară prin înregistrări fotografice; aparatul întrebuițat pentru ultimul mod era foarte primitiv. Camera consta simplu dintr'o cutie de țigări cu o deschidătură strîmtă, tăiată în

lungul uneia din laturi, pe care să poată intra lumina reflectată pe oglinda dilatatorului. Ca obiect luminator se întrebuița o deschidătură circulară, luminată de o lampă Auer, făcută într'un paravan așezat la o depărtare de vre-o câți-va metri de cameră.

Raza luminoasă reflectată pe oglinda mobilă, e direct concentrată în fața oglindei de către o lentilă într'un punct tare luminos, care e primit în cutie pe o fâșie de vr'o 8^{cm} lățime de hîrtie sensibilă. Fâșia de hîrtie e înfășurată pe două cilindre de lemn, așezate vertical unul peste altul, unul din cilindre, trecînd printr'un perete lateral al cutiei, stă în legătură cu un mecanism de ceasornicărie și e pus în mișcare cu o iușeală de vr'o două învîrtituri pe minut; cel-l-alt cilindru e învîrțit în același timp printr'o contra greutate, și menține în tot timpul. fâșia de hîrtie întinsă.

În urma acestei dispozițiuni, punctul luminos descrie pe hîrtie o curbă, ale cărei ordonate curente dau fie-care variațiune de lungime a barelor.

Într'un șir de cercetări se observă în același timp variațiunile de lungime și de temperatură a probei. Barele întrebuițate erau într'o parte ascuțite, iar în cea laltă pilită drept și 'prevădute de o tăetură adîncă de 6 până la 8^{mm}, (fig. 3);



acel capăt se rezema de brațul solid al dilatometrului. Determinările de temperatură se făceau cu un termometru, compus din două sirme subțiri turtite la extremități și sudate împreună, una din platină curată, cea laltă din platină aliată cu 10 % rhodium. Extremitățile libere ale sîrmei sunt legate prin șurupuri de presiune cu firele conductoare ale unui galvanometru. Locul de contact sudat împreună, se lungește îndoit și intră, printr'o deschidătură tăiată în brațul solid al dilatometrului în bară, cât permite tăetura, numai locul de contact singur vine în atingere directă cu baza, restul sîrmei e izolat printr'o foaie subțire de mica.

Pentru a se putea observa de o dată atât dilatometru cât și galvanometru, se așează amîndouă ast-fel ca oglinzile lor să se afle una d'asupra celei lalte. Pentru înregistrările fotografice se întrebuițază aceeași deschidătură luminată. Ambele imagini luminoase obținute din reflectarea pe oglinda dilatometrului și a galvanometrului sunt primite pe una și aceeași hîrtie sensibilă. În acest mod

se obțin curbele de lungimi și de temperaturi imediat una d'asupra alteia.

La citirea cu ajutorul *oglindei* sau al scărei, variațiunile de lungime ale barei sunt de vr'o 500 ori mărite; prin urmare se vedea, că era de ajuns să se multiplice rezultatul dilatometrului cu $\frac{1}{500}$ pentru a stabili în mărimea absolută variațiunile de lungime ale barei prin încăldire.

Părțile interne ale brațului dilatometrului se încăldeau tare de plecare și se încovăiau puțin în afară și din cauza aceasta indicațiunile dilatometrului nu mai erau exacte. Erorile însă puteau fi calculate și prin urmare să se introducă corecțiunea necesară. Curbele lungimelor luate fotograficește au rămas ne corectate și prin urmare nu dau o mărime absolută, cu toate acestea dau o idee destul de bună asupra dilatărei și contracțării barelor în genere.

Determinările de temperatură pot fi considerate ca exacte până la vr'o 600° cu o aproximație la vr'o câte-va grade numai, însă la temperaturi mai înalte sunt cu vr'o 10 sau 15° nesigure.

Toate curbele sunt copii fidele a curbelor lungimelor luate în mod fotografic la diferitele bare de fer și de oțel.

Barele, afară de casurile ce se vor indica, au fost încăldite până la roșu deschis, și după aceea s'au lăsat să se răcească încet.

Curbele date sub aceeași figură au fost primite pe aceeași hârtie sensibilă, care trecu de mai multe ori pe dinaintea deschidături camerei. Strict vorbim aceste curbe sunt de comparat între ele, parte pentru că au fost primite direct unele sub altele, și prin urmare intensitatea inflcărei varia puțin, și parte pentru că alternațiunea hârtiei prin uscare după formare și fixarea fotografiei se face în același mod.

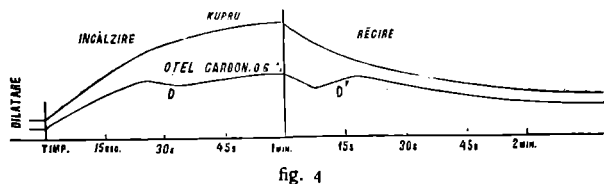


fig. 4

Sensibilitatea dilatometrului fu cam diferită la două moduri deosebite de observațiuni, un șir de observațiuni coprinde fig. 1 până la 6 și 10 până la 14, cel l'alt șir însă curbele de lungimi date în fig. 7 până la 9 și 15.

Din cele două curbe din fig. 4 cea de sus reprezintă variațiunile de lungimi ce suferă o bară de cupru, iar cea de jos, o bară de oțel de Bofors cu 0,6 la sută cărbune, la o încăldire de un minut și la răcirea ce urmează. Curba de lungiri a barei de cupru arată un mers regulat atât la încăldire cât și la răcire; pe când curba de lungimi a barei de oțel prezintă două întreruperi distincte: o contracțiune anomală la încăldire și o lungire anomală la răcire.

Puntele critice în cari se nasc variațiunile de lungime anormale, se reprezintă de o cam dată cu D și D'; În ceea ce urmează se va vedea până întru cât pot fi identificate cu unul din punctele critice despre care se va vorbi mai întâi. Mai întâi însă se vor studia mai de aproape fenomenele de lungime în cestiune și, în primul rând, se va căuta să se determine în ce mod sunt dependente de titlul cărbunelui, de călire, de *rescoacere* și în fine la gradul de temperatură la care s'au încălțit probele.

Influența titlului cărbunelui asupra puntelei critice D și D'

Din curbele de lungimi date la fig. 5 a bare-

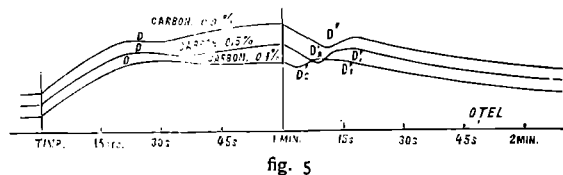


fig. 5

lor de oțel tare (Bofors, cărbune 0,9 la sută) de oțel moale (Bofors, cărbune 0,5 la sută) și din fer moale (Bofors, cărbune 0,1 la sută) rezultă :

1) Contractionea în D este cu mult mai mică de cât lungirea în D'.

2) Contractionea în D se ivește îndată după începerea încăldirii și prin urmare mai la aceeași temperatură la oțel ca și la ferul moale, durează însă mai mult cu cât titlul de cărbune e mai mic.

Lungimea în D' se ivește mai repede după răcire, prin urmă la o temperatură mai înaltă, și e de o durată mai lungă la fer moale de cât la oțel.

3. Construcțiunea în D și lungimea în D' sunt mai mari la oțel moale și mai mici la oțel tare și la fer tare.

Din observațiuni rezultă că variațiunile de lungime anormale cresc pe măsură ce crește titlul

cărbunelui de la 0,1 până la 0,6 la sută, că și ating cea mai mare valoare cu un titlu de 0,6 la sută și apoi pe măsură ce titlu de cărbune crește de la 0,6 până la 1,0 la sută.

4. Constrațiunea în D pare a consta, la ferul moale, din două momente D^1 și D^2 , din care primul apare la o temperatură mai joasă și e de o durată mai scurtă; aceasta se dovedește prin observațiunea cu oglinda la ferul cu titlul de cărbune de 0,3 până la 0,1 la sută.

Lungimea în D' pare a consta, la ferul cu titlul de cărbune mai mic reparat D_2 și D_1 ; la oțelul moale coincid în parte și provoacă în o încovăiere în afară caracteristică la acest fel de oțel. La oțel tare se contopesc cu totul.

Pozițiunea punctelor critice D și D' față unul de altul.

Cele trei curbe din fig. 6 reprezintă variațiunile

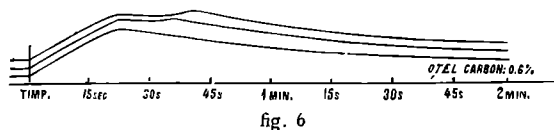


fig. 6

de lungime a uneia și aceași baze de sîrmă Bofors cu titlul de cărbune de 0,6 la sută, care a fost încălđite la diferite temperaturi, și după fiecare încălđire s'a lăsat să se răcească încet. Cea mai de jos din aceste curbe dă variațiunile de lungime ale bazei, imediat după recire, cea mijlocie la începutul și cea de sus către sfârșitul constrațiunei anormale din D.

Din aceste și alte observațiuni ce nu s'au expus aci, rezultă:

5) Că lungirea în D' nu se ivește în timpul recirei până ce constrațiunea din D nu s'a sêvârșit în parte sau de tot în timpul încălđirei. Lungirea în D_1 e mai mică, dacă baza se încălđește numai până la gradul ce corespunde constrațiunei din D, de cât dacă s'ar fi încălđit un grad mai înalt.

Influența incandescenței asupra punctelor critice D și D'

Curbele de mai jos de la fig. 7 și 8 reprezintă variațiunile de lungimi la baze de sîrmă Bofors cu 0,1 și 0,6 la sută cărbune, ce au fost supuse în timp de 6 ore într'un *furnal cu mufla* la tempe-

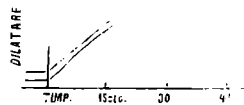


fig. 7

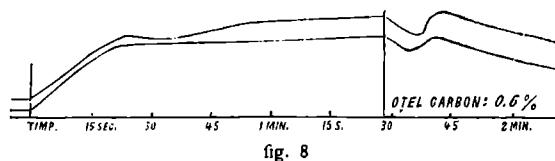


fig. 8

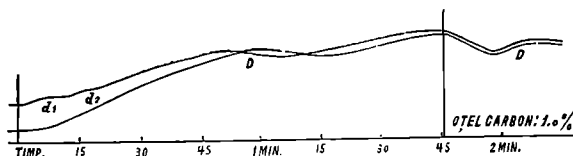


fig. 9

raturi mai înalte de cât punctul de fusiune al auruului și cari apoi s'au lăsat să se răcească încet. Curbele superioare din aceleași figuri sunt luate după baze cu același titlu de cărbune, cari nu fusese supuse la o căldură așa de îndelung.

Din aceste curbe rezultă :

6) Că constrațiunea în D și lungirea în D' sunt mult mai mici dacă încălđirea durează mult la o temperatură înaltă și apoi urmează o recire încetă. Constrațiunea în D se întinde și după încălđirea lungă și nu se sfârșește, la fer cu 0,1 la sută cărbune, înainte de recire.

Din observațiuni cu *oglinđă* și scară rezultă că, constrațiunea în D și lungirea în D_1 descresc la fie-care încălđire nouă.

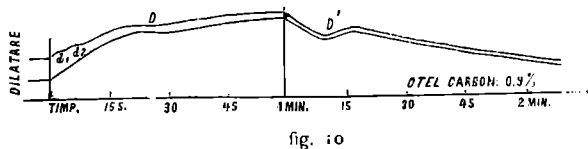


fig. 10

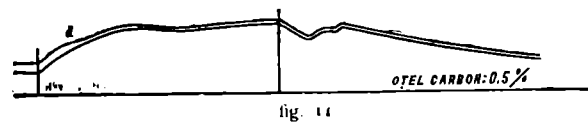


fig. 11

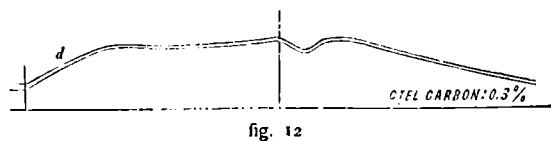


fig. 12

La o bară de sîrmă Bofors cu 0,6 la sută cărbune se observă că mărimea lungirii în D,

după ce bara fusese încălđită la 40 de ori, la fie-care dată numai câte-va minute, și între fie-care încălđire fusese lăsată să se recească încet, nu era de cât $\frac{2}{5}$ din lungirea după prima încălđire. La o bară de *fer galvanic* descreștea lungirea în D la fie-care încălđire și după a 50-a încălđire nu se mai putea observa nici urmă de lungire atât în D cât și în D'. Ferul devenise fragil, cassant, cu frântura strălucitoare și *greunțos cristalină* și poseda toate proprietățile ferului ars. Nici la alte feruri arse nu putu autorul să descopere puncte critice.

Variațiunile de lungire anormale la rescoacerea oțelului călit

Curbele superioare din fig. 9, 12, 13 și 14 reprezintă variațiuni de lungime a bazelor stinse în apă rece după o încălđire la roșu deschis; curbele inferioare din aceleași figuri reprezintă variațiunile de lungimi la aceleași bare, cari însă s'au recit încet după ce au fost mai întâi încălđite.

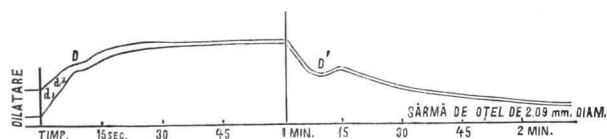


fig. 13



fig. 14

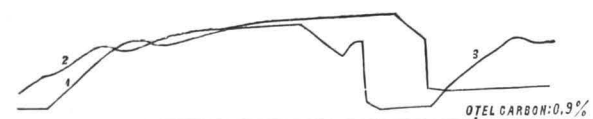


fig. 15

Din aceste *curbe și din altele ne reproduse aci rezultă :

7) că lungirea în punctul critic D nu se face tot așa de regulat la fer călit ca la fer necălit.

Curbele de lungire ale ferului călit arată încovări neregulate ce se ivesc după încălđirea de vr'o câte-va secunde. La bare cu titlul de cărbune de 0,9 până la 0,7 la sută există două asemenea încovări sau puncte critice de *rescoacere* d_1 și d_2 ,

la bare, cu titlul de cărbune mai mic, un singur punct critic d care apare distinct, când titlul cărbunelui e de 0,6 până la 0,4 la sută, și mai slab dacă nu lipsește de tot, când titlul cărbunelui e și mai mic. Ambele puncte critice d și d_2 par a corespunde.

8) Construcțiunea în D începe mai curând la baze călite de cât la baze *răscoapte*.

Posițiunea punctului critic D' la călirea oțelului

Fig. 15 arată raportul punctului critic D' cu călirea oțelului.

O bară de oțel răscopt de sîrmă Bofors cu 0,9 la sută cărbune, a fost încălđită în modul obicinuit și stropită cu apă rece, punându-se între brațele dilatometrului, o dată imediat înainte, altă dată către sfârșitul lungirii din D' și apoi a fost din nou încălđită. Fenomenele de lungire ce au rezultat sunt arătate de curbele 1, 2 și 3. Curba arată puntele de *rescoacere* caracteristice la oțelul călit, și cari lipsesc la curba 3; prin urmare bara de oțel a fost călită prima dată, însă la a doua recire nu.

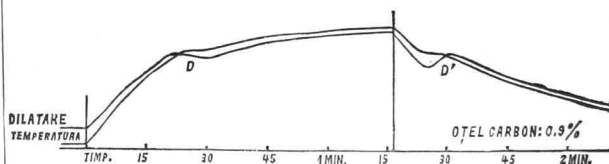


fig. 16

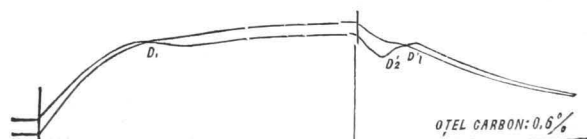


fig. 17



fig. 18

Din aceste și din multe alte figuri nereproduse aci rezultă :

9) că, dacă e vorba de oțel călit, trebuie ca încălđirea să corespundă la punctul D și să fie

repede recit la o temperatură mai înaltă de cât aceea la care se ivesce variațiunea de lungimea anormală în D'.

Raportul dintre variațiunile de lungime anormale la fer și oțel și variațiunile de temperaturi

Fig. 16 până la 18 dau câte-va curbe de lungimi și de temperaturi luate pe cale fotografică în același timp la sirma Bofors cu titluri diferite de cărbuni. Toate curbele temperaturilor arată, ca și curbele de lungime corespunțătoare, existența punctelor critice.

Aceste puncte de temperatură critică au fost studiate și rezultatele găsite sunt destul de însemnate pentru că determină raportul dintre variațiunile de lungime anormale la fer și oțel și variațiunile de temperatură. Aceste rezultate sunt foarte în acord cu acelea dobândite de Osmond și despre care s'a vorbit la început.

La încălzirea diferitelor probe s'a observat în tot d'auna la vr'o 750° o scădere de temperatură sau o *întrerupere în urcarea temperaturii*, și aceasta era cu atât mai pronunțată cu cât titlul de cărbune era mai mare. La oțel tare această scădere de temperatură putea să fie și de 5°.

La recirea probei ce a urmat după această încălzire s'a observat la vr'o 660° sau o *reîncingere* care, la oțel tare ridică temperatura până cu 20°, sau o întrerupere în recire, care la fer moale cu greu se putea remarca. La recirea oțelului moale s'a mai observat, afară de aceasta, încă altă întrerupere la 700°, iar la ferul moale la 800°.

Din compararea curbelor de lungime și temperatură represintate în fig. 16 până la 18 rezultă:

10) că variațiunile de lungime și temperatură, par a se ivi în același timp și prin urmare cam pe la aceeași temperatură. Această egalitate în variațiunile de lungime și temperatură nu se întinde și la intensitatea lor.

Variațiunile de lungime anormale sunt, după cele spuse mai sus, mai mari la oțelul moale și aproape tot așa de mari la oțelul tare ca la fer moale; variațiunile de temperatură anormale însă și au cea mai mare valoare de oțelul tare, însă această valoare descrește repede pe măsură ce scade și u de cărbune la probă *Brinel* a observat mai

întâi că oțelul călit s'a *rescopsit* mai repede de cât oțelul *rescopsit* și Osmond a găsit că la oțelul călit se degagează căldură la încălzirea s'a între 200 și 250°.

Autorul a găsit că această degageare de căldură crește când se încălzește de la 200 până la 250° după aceea însă descrește când se continuă încălzirea până la 500°.

Din aceste observări rezulta:

11. Că punctele de *răscoacere*, menționate mai sus, d, și d₂ nu corespund la două puncte termice separate; că din contra se degagează căldură în tot intervalul de temperaturi în care se află punctul critic în cestiune.

Valori aproximative a coeficienților de lungire la oțel și fer între 0° și 800° și mărimile variațiunilor de lungime anormale

În fig. 19 până la 22 sunt represintate grafic curbele de lungimi și de temperaturi la sirma din *Sandviken* cu diferite titluri de cărbune; acestea au fost obținute în modul următor: La încălzirea și recirea barelor; a citit cu oglinda sau pe scara gradată, la fie-care șapte secunde, alternativ diferența, o dată, numai la dilatometru, și cea laltă dată numai la galvanometru; rezultatele obținute a aceste observațiuni serveau parte pentru control, parte pentru completarea citirilor alternative la dilatometru și la galvanometru. Diferința de la dilatometru fu redusă, pentru corectarea erorilor de la dilatometru, unități de lungime și exprimată cu 0,00001 din acestea, diferența de la galvanometru fu prefăcută în grade celsius.

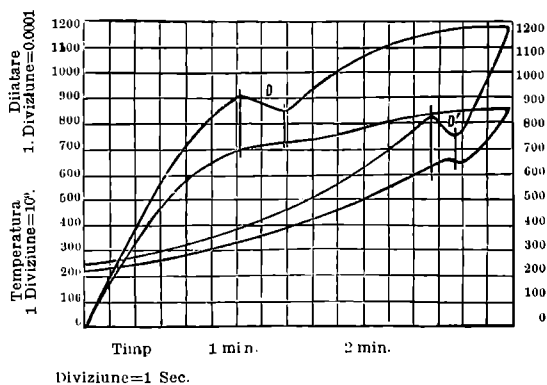


Fig. 19

Câte un șir de observațiuni ast-fel obținute, completate cu observațiuni directe asupra mărimii variațiunilor de lungime și temperatură anormale reprezentat grafic în fig. 19 până la 22.

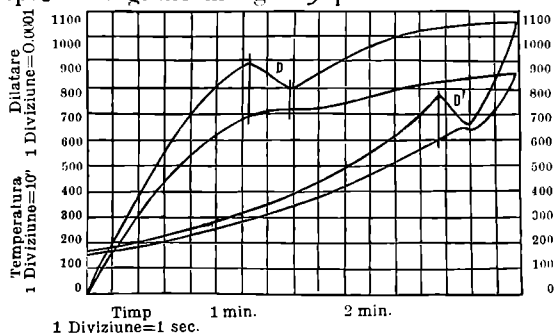


Fig. 20

Abscisele reprezintă durata încălzirii și recirei fie-care parte a scării e egală cu durata unei secunde, ordonatele curbilor interferare dau temperaturile, în care fie-care divisiune a scării corespunde la 10^0 , iar ordonatele curbilor superioare dau lungimi, pentru care fie-care divisiune a scării reprezintă $0,00001$ din unitatea de lungime.

Din curbele de lungime și de temperatură s'au calculat variațiunile de lungime a diferitelor probe pentru fie-care interval de temperatură de 100^0 ; valorile obținute s'au grupat în tabelele 1 până la 3.

Tabela 1. Sirmă din Sandviken cu 0,9 la sută C.

GRAD	Variațiuni de lungime la încălzire	Variațiuni de lungime de recire
0—100	0,0119	0,0110
100—200	0,00225—0,00110=0,00115	—
200—300	0,00340—0,00225=0,00115	—
300—400	0,00455—0,00340=0,00115	0,00180—0,00340=0,00160
400—500	0,00570—0,00455=0,00115	0,00510—0,00370=0,00140
500—600	0,00685—0,00570=0,00115	0,00765—0,00610=0,00155
600—700	0,00800—0,00685=0,00115	0,00905—0,00755=0,00150
700—800	0,00915—0,00800=0,00115	0,01100—0,00905=0,00195

Tabela 2. Sirmă de Sandviken cu 0,5 la sută C.

GRAD	Variațiuni de lungime de încălzire	Variațiuni de lungime de recire
0—100	0,00115	0,00115
100—200	0,00230—0,00115=0,00115	—
200—300	0,00345—0,00230=0,00115	0,00330—0,00210=0,00120
300—400	0,00460—0,00345=0,00115	0,00445—0,00330=0,00115
400—500	0,00575—0,00460=0,00115	0,00495—0,00445=0,00050
500—600	0,00690—0,00575=0,00115	0,00770—0,00595=0,00175
600—700	0,00805—0,00690=0,00115	0,00805—0,00770=0,00035
700—800	0,00920—0,00805=0,00115	0,00990—0,00805=0,00185

Tabela 3. Sirmă de Sandviken cu 0,3 la sută C.

GRAD	Variațiuni de lungime la încălzire	Variațiuni de lungime de recire
0—100	0,00115	0,00115
100—200	0,00230—0,00115=0,00115	—
200—300	0,00345—0,00230=0,00115	0,00345—0,00230=0,00115
300—400	0,00460—0,00345=0,00115	0,00470—0,00345=0,00125
400—500	0,00575—0,00460=0,00115	0,00610—0,00470=0,00140
500—600	0,00690—0,00575=0,00115	0,00765—0,00610=0,00155
600—700	0,00805—0,00690=0,00115	0,00870—0,00765=0,00105
700—800	0,00920—0,00805=0,00115	0,01080—0,00870=0,00210

Valorile variațiunilor de lungime ale probelor din cele trei tabele de mai sus, au fost grupate în următoarea tabelă:

Tabela 4. Sirmă de Sandviken

Titlul carbonic la suță	Lungire la încălzirea de la 0 până la 600^0	Lungire la încălzirea de la 600^0 până la 800^0	Contrațiunea la recire de la 800^0 până la 600^0	Coefficient de lungire la intervalul de temperatură de la 0 la 800^0
0,9	0,00750	0,00340	0,00335	0,0000135
0,6	0,00770	0,00245	0,00220	0,0000125
0,3	0,00760	0,00105	0,00105	0,0000110

Din tabelă rezultă:

12) Că lungirile probelor la o încălzire de la 600^0 la 800^0 și contrațiunea în timpul recirei lor de la 800^0 la 600^0 descresce împreună cu micșorarea titlului cărbunelui. Mărima lungimeii însă la încălzirea de la 0^0 până la 600^0 pare a fi cam aceeași la diferitele probe.

Curbele de lungimi și de temperaturi de la fig. 19 până la 22 mai arată și la ce temperaturi se ivesc variațiunile de lungime anormale, și dau valori aproximative pentru mărima variațiunilor de lungime pe unitatea de lungime.

O expunere sumară urmează:

Tabela 5. Sirmă de Sandviken

	Titlul cărbunelui 0,9 la suță	Titlul cărbunelui 0,6 la suță	Titlul cărbunelui 0,3 la suță
Lungirea în D	0,00909	0,00887	0,00698
Mărima contrațiunei în D	0,00054	0,00093	0,00056
Temperatura în D	$715-740^0$	$705-720^0$	$705-800^0$
Timpul pentru D	17,5 sec.	16,0 sec.	46,0 sec.
Lungirea în D'	0,00747	0,00635	0,00730
Mărima lungirei în D'	0,00087	0,00138	0,00070
Temperatura în D'	$665-660^0$	$650-625^0$	$20-645^0$
Timpul pentru D'	9,5 sec.	13,0 sec.	16,0 sec.

Forma caracteristică a curbilor de lungime a diferitelor probe în punctele critice D și D' nu se putea percepe, mai cu seamă din cauza intervalelor de timp relativ mari dintre citirile corespunzătoare. Din curba de lungime a ferului cu 0,3

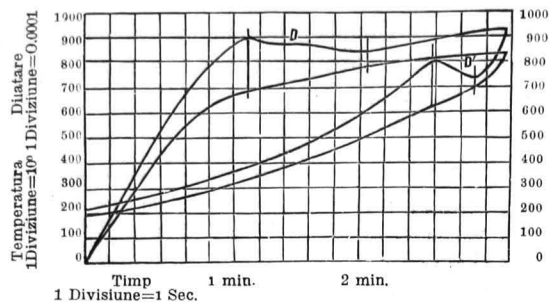


Fig. 21

la sută cărbune ar fi trebuit să resulte ca, contracțiunea în D, după cum s'a spus mai sus, să se facă în două momente D₁ și D₂, din cari primul coprinde intervalul de temperatură de la 705 până la 725°, în ultimul de la 740 până la 800°. Separarea corespunzătoare a punctului critic D' nu se putea observa, pentru aceasta ar fi trebuit o reproducțiune fotografică a variațiunilor.

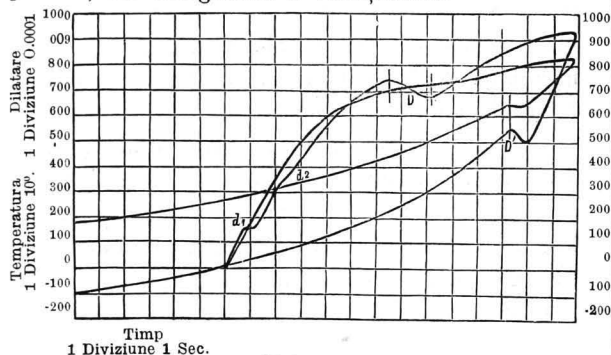


Fig. 22

Valori aproximative a coeficienților în intervalul de temperatură 1 până la 800°

Pozițiunea punctului de rescoacere critic la oțel călit

In fig. 21 sunt represintate grafic curbele de lungimi și temperaturi pentru o buză de fer din sîrmă de Sandviken cu 1,0 la sută cărbune, care după ce s'a încălzit la roșu deschis s'a călit în apă rece. In ceea ce urmează sunt calculate, variațiunile de lungimi ale bazei, din aceste curbe.

Tabela 6. Sîrmă de Sandviken cu 1,0 la sută C, călită

GRAD	Variațiuni de lungime la încălzire	Variațiuni de lungime la recire
0-100	0,00120	0,00120
100-200	0,00160-0,00120=0,00040	—
200-300	0,00250-0,00160=0,00090	0,00050+0,00070=0,00120
300-400	0,00340-0,00250=0,00090	0,00170-0,00050=0,00120
400-500	0,00435-0,00340=0,00095	0,00300-0,00170=0,00130
500-600	0,00580-0,00435=0,00145	0,00450-0,00300=0,00155
600-700	0,00730-0,00580=0,00150	0,00610-0,00435=0,00175
700-800	0,00895-0,00730=0,00165	0,00835-0,00610=0,00225

Din această tabelă resultă :

13) Coeficientul de lungire e mult mai mic la oțelul călit de cît la oțelul *rescopsit* în intervalul de temperatură de la 100 până la 500°; cea mai mică valoare se află în intervalul 100 până la 200°.

Variațiunile de lungime anormale a bazei de oțel călit, după cum resultă din curbele de la fig. 22 sunt în mărime și pozițiune, următoarele :

Tabela 7. Sîrmă de Sandviken cu 1,0 la sută C, călită

	d ₁	d ₂	D	D'
Lungire la	0,00160	0,00732	0,00732	—
Mărimea contracțiunei sau a lungirei la	0,00008	—	0,00055	0,00060
Temperatura pentru	160-200°	400-440°	720-740°	670-675°
Timpul pentru	3 sec.	2 sec.	16,5 sec.	7 sec.

Tabelele 8 și 9 dau o idee de mersul contracțiunei unei bare de oțel călit la *rescoacere*. Conțin determinări de lungime și temperatură pentru bare de oțel călit de sîrmă de Sandviken cu 1,0 și cu 0,9 la sută cărbune, care au fost încălțite la diferite grade de căldură și între fie-care încălțire au fost lăsate să se răcească încet.

Tabela 8. Sîrmă de Sandviken su 0,9 la sută C, călită

Durata încălzirei	Temperatura finală	coeficient de contracțiune
6 secunde	110°	0,00007
12 »	220°	0,00134
13 »	280°	0,00013
24 »	395°	0,00082
30 »	438°	0,00026
36 »	498°	0,00005
90 »	784°	0,00031

Tabela 9. Sîrmă de Sandviken cu 1,0 la sută C, călită.

Durata încălzirei	Temperatura finală	Mărimea contracțiunei
18 secunde	333°	0,00186
18 »	279°	0,00001
18 »	284°	0 00001
18 »	285°	0,00003
30 »	479°	0,00121
30 »	446°	0,00004
30 »	438°	0,00001
30 »	782°	0,00037

Din tabelele 8 și 9 rezultă:

14. Oțelul călit încălzit de temperatură între 160 și 450° și lăsat apoi să se răcească încet, suferă o contracțiune corespunzătoare temperaturii finale. Pentru ca bara să se contracteze și mai mult, ar trebui să se încălzească din nou la o temperatură mai înaltă de cât temperatura finală precedentă.

Explicația rezultatelor experimentale

Lucrarea lui Brinell asupra schimbării texturii oțelului, despre care s'a vorbit pe scurt la început, ajută mult la explicarea fenomenelor de lungime anormale, ce s'au tratat mai sus.

Puntele critice W și v observate de *Brinell* la oțel sunt caracterizate prin aceleași proprietăți ca și punctele critice D și D', atât din punctul de vedere al relațiilor lor reciproce—punct critic în timpul încălzirii, se ivește la temperatură mai înaltă de cât punctul critic la răcire, și ivirea acestui din urmă depinde de primul,—precum și din punctul de vedere al poziției la călirea oțelului, și de aceea ar trebui să se poată identifica. În această ipotesă, fenomenele de lungire și temperatură anormale cari caracterizează puntele în cestiune și aș după părerea autorului, cea mai bună, sau mai bine zis, singura explicațiune posibilă în aceea că, ele stau în legătură cu schimbările anormale a tenturei oțelului și a cărbunelui sau, care după *Brinell* caracterizează aceleași puncte.

Contracțiunea anormală în D sau W ar trebui prin urmare să depindă de o grupare a moleculelor oțelului, iar scăderea de temperatură ce se produce la nimicirea texturii cristaline, de consumațiunea de căldură la prefacerea cărbunelui de cimentare în cărbune de călire, lungirea anormală în D', sau v însă de restabilirea texturii cristaline și urcarea de temperatură în D', de degagearea de căldură în urma prefacerii cărbunelui de călire în cărbune de cimentare.

Horve dă în scrierea sa: *The Metallurgy of Steel New-York 1892, vol. 1 cap. 13*, relațiuni amănunțite asupra punctelor critice ale oțelului, cari cel puțin într-o privință, diferă de cele spuse aci, la pag. 184 vorbește de două puncte critice în timpul încălzirii oțelului, unul se ivește la o

temperatură mai joasă, corespunde punctului v la răcire și e caracterizat de variațiuni de lungime și temperatură mult înaltă și e caracterizat de textură și de schimbarea cărbunelui. Autorul nu poate admite această explicație. Care ar fi în acest caz explicația primului punct care pătrunde atât de adânc în proprietățile fizice ale oțelului, dacă n'ar fi în legătură cu schimbarea de textură și de cărbune, și pe de altă parte cum se poate admite ca să se producă o schimbare de textură și de cărbune în oțel fără ca să resulte schimbări corespunzătoare în proprietățile fizice ale oțelului?

Ca explicațiune a fenomenelor anormale ce caracterizează ferul în opoziție cu oțelul, poate servi mai bine o comparațiune în cercetările termice ale lui *Osmond*.

Ambele puncte critice despre care atât *Osmond* cât și autorul că caracterizează, ferul tare și ferul moale mai puțin, la încălzire și la răcire, se pot ușor identifica. În schimb autorul n'a putut observa un al treilea punct critic la ferul moale.

Puntele critice ce se ivesc la temperaturi mai joase și cari au fost represintate mai sus cu D₂ și D', corespund, din punctul de vedere termic, cu puntele D și D' observat la oțel și stau, după explicația lui *Osmond* în legătură cu schimbarea stării cărbunelui. Mica contracțiune ce s'a observat la D₁, trebuia că se baza în parte pe intreruperea iuțelei încălzirii la trecerea cărbunelui de cimentare în cărbune de călire, pe lângă aceasta însă și-ar găsi explicația în începerea prefacerii texturii cristaline, deși aceasta se termină în D₂ abia la temperaturi mai înalte.

Puntele critice ce apar la temperaturi mai înalte le consideră *Osmond*, după cum s'a menționat mai sus, ca dependinte de schimbări allotropice în fer, și și bazează părerea pe aceea că apare cu atât mai individualisate, cu cât titlul de cărbune din fer e mai mic.

De altminterlea fenomenele de lungire ce caracterizează puntele D₂ și D', nu par de loc a indica asemenea individualisări. Variațiunile de lungime anormale nu se presintă nici mai mari nici mai limitate, cu cât titlul cărbunelui din fer e mai mic, că din contră țin mai mult timp, pe măsură ce descrește titlul de cărbune.

În acord cu explicațiunea dată mai sus, e de părerea autorului că, aceste punte trebuiesc puse

în legătură cu schimbările de textură, cari la fer, în opoziție cu oțelul, nu stau în legătură cu schimbările stărei cărbunelui.

Pe lângă această explicațiune mai trebuiesc examinate unele din rezultatele de observațiune obținute mai sus.

1) Că contracțiunea observată în D e mai mică de cât lungirea în D', nu trebuie să însemneze că, variațiunile de lungime ce sunt în legătură cu variațiunile texturii la încăldire și recire, au mărimi diferite. Nimicirea texturii cristaline nu pare a avea la tot așa de repede și în același timp în toată massa ce formează, așa că contracțiunea ce e legată de această muncire nu e limitată la intervalul de temperaturi în care se află contracțiunea observată, deși în afară de acest interval e ascunsă de lungirea masei ce se produce în același timp.

5) Dacă proba e adusă la o temperatură mai joasă de cât D, atunci nu se produce nici o turburare în textura s'a cristalină și prin urmare nici reformarea texturii. Prin urmare lungirea anormală în D nu poate avea loc. Deci proba e adusă numai la o singură temperatură, care corespunde cu contracțiunea observată D, textura cristalină nu e de tot nimicită, așa că o parte din cristalisațiune rămâne neatinsă. Prin urmare în acest caz contracțiunea anormală e mai mică de cât în cazul când încăldirea a fost împinsă până la un grad la care toată textura e nimicită și prin urmare toată massa în parte la reformarea texturii cristaline.

6) O încăldire prea lungă sau repetată, la o temperatură prea înaltă, face ferul cassant și 'i dă o frântură *greunfos cristalină* după nimicirea texturii cristaline în D, deci se continuă încăldirea, apare o nouă formațiune cristalină. În aceeași măsură în care se țin cristalele nou formate, tot așa se mențin și la recire, de unde rezultă că o parte din massa schimbării de textură, ce apare în D și D' e sustrasă și că variațiunile de lungime legate de dânsa se micșorează.

Conform cu cercetările autorului, ferul ars și oțelul nu dau nici o urmă de vr'o variațiune de lungime critică.

7) Existența bine marcată a punctelor de dis-

continuitate în curbele de prelungire până la punctul D ale oțelului călit în timpul încăldirii, pare a indica că *nimicirea texturii de călire* (*die Vernichtung der Härtungstextur*) și formațiunea texturii, care e proprie ferului *rescort*, nu se face în mod continuu, cel puțin pentru încăldiri la cari sunt supuse probele.

Pentru că variațiunile de lungime și temperatură, ce caracterizează punctele D și D', se ivesc în același timp la oțel, nu se poate trage nici o concluzie din rolul ce joacă schimbarea de cărbune și de texturi, fie-care în parte, la călirea oțelului.

11) La încăldirea oțelului călit pare a se produce în același interval de temperatură, atât schimbări de textură, cât și schimbări în starea cărbunelui, de altmintrelea însă mersul lor pare a fi diferit. Pe când schimbarea stărei cărbunelui, judecând după curbele de temperaturi, pare a se forma, destul de regulat în intervalul de temperatură în cestiune, schimbarea de textură, e din contră mai ales legată de oare-cari temperaturi determinate. Prin urmare conclusiunile de mai sus ar trebui întărite prin cercetări mai precise și mai întinse, pentru a putea fi considerate ca pe deplin exacte.

12) Că coeficientul de lungire la încăldirea peste un grad de căldură la care corespunde construcțiunea observată în D, e mult mai mic pentru ferul moale de cât pentru oțel, ar trebui atribuit în primul rang acțiunei ce mai continuă contracțiunea marcată în D peste limitele contracțiunei observate, o acțiune ce pare a crește cu cât titlul de cărbune e mai mic.

13) Dacă se încăldește repede oțel călit, numai o parte din massa corespunzătoare, la fie-care dată, temperaturii finala pare că poate termina a se cristalisa. Dacă se repetă încăldirea, numai atunci se poate continua formarea de cristale, când încăldirea se împinge până la un grad mai înalt de cât temperatura finală a încăldirii precedente. Pentru aceasta nu vrea să dică că nu se formează câte-va cristale la o nouă încăldire până la *temperatura de călire* (*Ablöschungstemperatur*) precedentă, îndată ce ea durează mai mult.

MATERIALE PENTRU CLIMATOLOGIA ROMÂNIEI

PLOAIA ÎN ROMÂNIA

Dacă în ultimii ani s'a înmulțit în mod considerabil numărul localităților unde se măsoară apa care cade la suprafața pământului sub formă de ploaie, zăpadă sau ori-ce alt hidrometeor, nu a-veam până mai deunăci decât un număr foarte restrins de puncte, unde se făcuseră pe un interval mai lung observațiuni udometrice.

Resultatul acestor din urmă observațiuni a fost prezentat Academiei, care a hotărât imprimarea sa în *Anale*. Notița «*Ploaia în România*» publicată în tom. XVI (1) coprinde mijlociile observațiilor udometrice de la 21 de localități.

În cele ce urmează, se găsesc principalele valori ale ploaiei de la 84 de localități, dintre cari 23 au observațiunile pe o perioadă de cel puțin 10 ani și restul de 61 pe perioade cari variază între 4 și 9 ani.

Cantitatea anuală de ploaie este, în mijlociu, de 574 milimetri. Localitatea cea mai ploioasă este Ocnele-Mari din Vilcea, unde într'un an cade în mijlociu 1023 mm. La Hirșova, în Dobrogea, nu se adună într'un asemenea interval de cât 262 mm.

Dintre toate ano-timpurile, în vară se adună cea mai mare cantitate de apă. Repartițiunea cantităților de ploaie în ano-timpuri este următoarea:

Toamna.	20%
Iarna	22%
Primăvara	28%
Vara	30%

Luna Maiu și mai cu seamă Iunie sunt cele mai ploioase. Excesului de ploaie dintr'această din urmă lună se datorește faptul că în timpul verii se adună, în general, cea mai mare cantitate de apă. Tot acestui exces de ploaie din luna Iunie, precum și întru cât-va celui din Maiu, se datoresc inundațiunile cari, mai ales în unii ani, prăpădesc mare parte din semănăturile de pe văile multor ape curgătoare.

Cu toate că vara este ano-timpul care are cea

mai mare cantitate de ploaie, uscăciunea dintr'acest ano-timp în țara noastră este bine cunoscută. Aceasta se datorește temperaturii prea mult ridicată din cursul lunilor Iulie și August, din care cauză evaporațiunea întrece cu mult precipitațiunile atmosferice, așa după cum vom proba într'un studiu care ne ocupă acum, asupra raportului dintre ploaie și evaporațiune.

În următoarele două tabele, se dau totalurile anuale și pe ano-timpuri a ploaiei în 84 de localități și totalurile lunare din aceleași localități. În cea d'întăiu dintr'aceste tabele, se mai indică și numărul anilor, din care s'au dedus valorile mijocii conținute într'insele. Localitățile sunt înscrise în ordine alfabetică. Altitudinile stațiunilor, date în Tab. I, sunt aproximative:

TABELA I

NUMIREA LOCALITAȚILOR	No. anilor	Altitudine m	Totalurile în mm.				
			Anuale	Iernii	Primăv.	Verii	Toamnei
Adjud (Putna)	8	109	605	100	162	168	83
Alexandria (Teleorman) .	4	100	415	107	177	134	67
Armășești (Ialomița) . .	6	70	430	122	95	127	85
Babadag (Tulcea)	7	60	521	103	165	131	123
Bacău	7	167	365	81	133	84	68
Balta-Doamnei (Prahova).	8	90	582	128	138	179	118
Bechet (Dolj)	13	65	507	115	136	134	123
Birlad	3	60	405	90	112	131	75
Bicaz (Nemțu)	8	370	848	115	240	333	160
Botoșani	3	180	494	73	151	166	104
Brăila oraș	17	30	443	96	115	138	93
Brăila port	14	12	446	120	115	120	91
București, Filaret	88	82	577	101	153	197	126
București, oraș	7	75	568	133	184	154	107
Bușteni (Prahova)	6	880	854	201	207	282	163
Buzău	9	90	481	119	132	137	93
Calafat (Dolj)	14	85	536	121	150	133	132
Călărași	14	35	470	91	117	160	102
Călimănești (Vilcea) . . .	7	280	691	146	211	187	147
Câmpina (Prahova)	7	430	830	167	248	270	144
Câmpulung	8	600	756	154	221	215	168
Caracal	10	95	528	103	159	133	132
Ceptura (Prahova)	4	160	559	133	144	123	110
Comăndărești (Botoșani).	9	68	427	57	128	148	94
Constanța	11	30	416	108	398	110	101
Corabia (Romanați)	14	50	476	87	137	156	95
Craiova	10	110	719	167	215	176	162
Curtea-de-Argeș (Argeș) .	7	450	865	189	251	263	162
Dobrovăț (Vaslui)	9	195	545	119	141	173	113
Doftana (Prahova)	7	510	734	165	206	219	144

NUMIREA LOCALITAȚILOR	No. anilor	Altitudine m.	Totalurile în mm.				
			Anuale	Ierni	Primăv.	Veri	Toamnă
Dorohoiu.	7	160	543	82	146	204	110
Domnănești (Muscel)	4	500	692	178	210	171	133
Drăgășani (Vilcea)	6	200	795	203	218	167	207
Fălciuceni	7	300	499	96	171	225	107
Focșani	5	60	429	118	125	113	73
Găești (Dimbovița)	6	185	606	164	164	155	123
Galați, oraș	6	30	480	138	97	145	101
Galați, port	14	10	437	86	115	136	97
Giurgiu, oraș	10	13	482	102	100	161	110
Giurgiu, port	14	15	536	104	142	167	121
Hîrșova (Constanța)	9	90	362	100	115	74	37
Heresci (Ilfov)	7	80	409	77	105	139	88
Herța (Dorohoiu)	7	200	461	68	129	190	74
Huși	7	105	496	103	130	172	94
Iași	10	70	456	65	135	163	94
Isaccea (Tulcea)	7	70	529	123	160	142	104
Michăileni (Dorohoiu)	6	310	467	74	147	160	87
Nifon (Buzău)	7	360	580	126	190	150	114
Ocnăle-Mari (Vilcea)	7	310	1023	250	298	257	218
Odobești (Putna)	7	150	614	123	198	181	114
Oltenița (Ilfov)	14	30	535	95	148	167	126
Ostrov (Constanța)	5	100	442	145	120	104	73
Păncești-Drag. (Roman)	10	170	423	76	99	166	83
Pașcani (Suceava)	5	220	542	87	172	187	97
Peatra (Neamțu)	7	310	606	98	165	227	116
Piscani (Muscel)	4	450	763	208	207	233	116
Pitești	5	270	641	173	186	168	118
Ploesci	4	160	516	149	120	154	84
Rădeni (Botoșani)	4	80	688	107	243	217	116
Rîmnicu-Sărat	7	120	621	180	154	178	109
Roșiori-de-Vede (Teleor.)	8	110	393	70	106	130	87
Sadova (Dolj)	8	100	622	214	215	207	187
Sinaia (Prahova)	10	860	806	161	196	299	160
Slănic (Prahova)	7	390	765	162	216	240	136
Slatina (Olt)	4	170	575	155	165	134	121
Slatina (Suceava)	7	720	763	110	206	301	133
Ștefănești (Botoșani)	6	70	476	74	172	142	99
Ștehaia (Mehedinți)	7	140	702	159	204	181	139
Ștehaieț (Dorohoiu)	11	160	496	104	127	137	109
Sulina (Tulcea)	28	2	419	78	97	108	135
Tîrgoviște	7	290	687	164	183	211	129
Tîrgul-Frumos (Iași)	6	120	617	67	144	166	95
Tîrgu-Jiu	7	230	736	179	218	176	163
Tîrgu-Ocnă (Bacău)	7	260	651	108	185	245	113
Tecuciu	7	40	546	130	146	159	111
Tulcea	10	50	472	118	116	91	138
Turnu-Măgurele, oraș	8	50	462	109	125	130	98
Turnu-Măgurele, port	14	40	498	114	132	141	111
Turnu-Severin	14	70	685	146	196	168	175
Țintea (Prahova)	4	380	682	181	212	180	109
Vălenii-de-Munte (Prahova)	6	600	711	201	183	210	188
Vaslui	6	120	511	110	154	146	102
Zimnicea (Teleorman)	10	105	787	195	136	200	156
Zvoriștea (Dorohoiu)	6	280	465	91	150	155	69

TABELA II

NUMIREA LOCALITAȚILOR	Ianuarie	Februar.	Martie	Aprilie	Mai	Iunie	Iulie	August	Septemb.	Octomb.	Noembr.	Decemb.
Adjud (Putna)	28	9/22	61	75	82	49	50	15	34	34	32	
Alexandria (Teleorman)	43	25	43	14	50	59	38	37	4	25	38	39
Armașești (Ialomița)	45	32	30	27	38	77	27	23	34	22	31	15
Babadag (Tulcea)	35	29	57	42	66	74	36	21	31	31	60	40
Bacău	17	40	29	32	73	35	13	35	25	22	21	24
Balta-Domnei (Prahova)	63	32	51	60	48	62	59	37	36	42	40	42
Bechet (Dolj)	42	27	34	45	57	69	40	25	33	51	39	46
Birlad	39	21	29	36	47	58	18	46	33	28	22	30
Bicaz (Neamțu)	42	34	42	67	132	156	102	75	53	60	47	39
Botoșani	29	16	39	32	80	76	51	39	40	43	32	29
Brăila, oraș	40	22	40	35	42	63	48	26	28	34	31	35
Brăila, port	41	28	35	43	37	52	43	25	27	28	36	51
București, Filaret	29	28	42	50	61	77	72	48	38	30	49	35
București, oraș	40	30	38	42	55	66	36	32	33	31	14	47
Busteni (Prahova)	85	51	69	56	82	149	72	81	39	76	48	65
Buzău	44	27	29	41	61	71	13	35	39	32	22	48

NUMIREA LOCALITAȚILOR	Ianuarie	Februar.	Martie	Aprilie	Mai	Iunie	Iulie	August	Septemb.	Octomb.	Noemb.	Decemb.
Calafat (Dolj)	47	27	39	52	69	59	32	36	33	49	47	47
Călărași	30	27	32	57	29	57	73	30	32	30	40	34
Calimănești (Vilcea)	48	45	45	55	112	79	69	39	4	73	33	54
Câmpina (Prahova)	65	37	57	47	115	138	60	73	45	57	43	65
Câmpu-lung	72	30	44	65	111	102	63	50	60	58	50	52
Caracal	41	24	33	39	87	76	35	22	32	58	41	40
Ceptura (Prahova)	66	43	26	30	88	74	28	20	30	31	17	75
Comăndărești (Botoșani)	11	15	30	33	66	67	36	44	25	41	28	21
Constanța	41	31	31	29	38	40	44	30	27	35	39	34
Corabia (Romania)	34	22	37	42	58	72	60	24	22	32	41	32
Craiova	74	35	58	55	107	102	35	29	30	79	63	58
Curtea-de-Argeș (Argeș)	92	31	57	71	124	105	106	52	44	57	82	65
Dobrovăț (Vaslui)	45	30	35	35	72	71	60	33	30	36	47	44
Doftana (Prahova)	65	33	55	53	99	95	61	63	13	52	49	57
Dorohoiu	36	17	35	32	90	76	63	64	39	33	39	29
Domnănești (Muscel)	65	31	46	49	116	97	42	32	24	68	41	83
Drăgășani (Vilcea)	39	48	62	70	86	104	41	21	62	67	78	66
Fălciuceni	38	36	40	42	89	103	63	59	28	40	39	22
Focșani	56	17	35	30	60	54	31	24	13	31	59	45
Găești (Dâmbovița)	36	35	52	47	65	77	54	21	21	26	45	74
Galați, oraș	46	47	42	27	28	58	60	28	25	44	31	45
Galați, port	33	23	28	45	43	65	60	31	29	36	32	33
Giurgiu, oraș	37	26	39	35	35	77	54	30	33	33	44	39
Giurgiu, port	35	26	42	50	59	82	52	32	36	40	49	42
Hîrșova (Constanța)	42	37	33	39	43	40	13	21	27	16	31	21
Heresci (Ilfov)	31	18	31	37	38	66	44	30	36	22	30	29
Herța (Dorohoiu)	25	26	34	49	47	66	73	50	31	13	30	17
Huși	47	25	33	29	63	83	38	51	28	20	46	31
Iași	27	19	35	31	69	59	54	50	37	30	26	19
Isaccea (Tulcea)	46	34	47	58	62	63	57	21	39	25	40	43
Michăileni (Dorohoiu)	34	18	28	38	81	51	66	43	27	35	28	23
Nifon (Buzău)	49	27	42	61	87	86	34	30	43	32	39	50
Ocnăle-Mari (Vilcea)	100	54	81	99	118	117	101	39	63	40	80	66
Odobești (Putna)	52	23	38	71	89	82	53	43	36	36	41	48
Oltenița (Ilfov)	26	26	37	53	58	59	65	33	36	40	50	42
Ostrov (Constanța)	49	42	39	43	39	39	38	27	7	26	39	53
Păncăsești-Dragomir (Rom.)	26	27	20	20	50	65	47	55	25	25	39	24
Pașcani (Suceava)	3	17	41	37	95	92	53	52	23	29	44	36
Peatra Neamțu	41	32	27	58	88	90	66	71	46	33	36	25
Piscani (Muscel)	92	56	47	67	81	109	50	74	19	56	38	60
Pitești	71	47	41	59	83	83	37	48	21	41	57	54
Ploesci	48	36	44	27	51	104	25	34	16	26	42	65
Rădeni (Botoșani)	31	29	70	53	820	102	63	51	32	44	40	47
Rîmnicu-Sărat	65	21	31	45	75	90	43	44	34	49	34	91
Roșiori-de-vede (Teleor.)	25	17	23	43	40	74	29	26	20	40	27	29
Sadova (Dolj)	78	41	56	65	96	87	78	41	39	87	62	94
Sinaia (Prahova)	62	40	46	64	86	128	93	75	41	61	48	49
Slănic (Prahova)	70	30	51	68	97	120	59	61	59	38	39	62
Slatina (Olt)	64	38	45	41	79	78	37	21	10	72	39	53
Slatina (Suceava)	58	30	47	57	105	129	102	70	47	43	43	20
Ștefănești (Botoșani)	33	19	33	60	79	71	44	27	25	37	27	22
Ștehaia (Mehedinți)	67	40	51	59	95	119	46	14	45	69	44	52
Ștehareț (Olt)	31	27	41	41	55	90	44	23	30	45	33	46
Sulina (Tulcea)	28	20	31	33	34	51	36	22	17	42	47	30
Tîrgoviște	62	38	49	61	72	130	48	41	32	55	42	64
Tîrgul-Frumos (Iași)	32	14	34	30	80	68	49	38	19	37	39	21
Tîrgu-Jiu	71	40	56	61	102	80	61	27	41	75	49	68
Tîrgu-Ocnă (Bacău)	44	28	33	51	101	96	76	72	46	31	35	37
Tecuciu	60	20	37	53	66	61	49	49	41	29	41	49
Tulcea	39	27	45	43	37	37	35	19	33	31	54	52
Turnu Măgurele, oraș	41	23	31	45	59	78	33	19	18	10	39	45
Turnu-Măgurele, port	74	29	35	49	48	70	37	35	26	48	37	41
Turnu-Severin	52	39	54	62	79	89	48	31	43	68	65	56
Țintea (Prahova)	61	45	57	67	88	97	51	32	13	50	46	65
Vălenii-de-Munte (Prahova)	84	30	46	45	92	131	47	33	28	43	47	58
Vasluiu	59	23	33	37	84	60	41	44	41	18	40	28
Zvornicea (Teleorinan)	72	34	81	64	78	111	46	43	31	53	71	70
Zimnicea (Dorohoiu)	43	21	41	32	77	91	32	33	16	28	25	28

NOTITE

Asupra fabricațiunei varului hydraulic. alb, or cimentului-Portland în fabricele D-lui E. Erler & C^o, Azuga

No. 1. *Var hydraulic.* În anul 1883 s'a înființat în Azuga de D-l Emil Erler Inginer, sub aceeași firmă o fabrică de var hydraulic. Această fabrică are ca motor o locomobilă de 25 cai putere, care pune în mișcare un «Rollergang» două perechi petre de moară, diferite elevatoare și site. Patru ani mai târziu acelaș domn a înființat o nouă fabrică de var hydraulic, situată în Valea Seacă, între gara Azuga și Bușteni. Fabrica fiind situată lângă riul Prahova are ca motor o turbină cu o putere motrice de 60 cai.

Instalațiunea se compune din trei petre de moară, diferite elevatoare și cilindre cu site. Materialul prim care se estrage în băile din apropiere, constă din un Kalkmergel natural care conține 60% carbonat de calciu, se arde în 6 cuptoare sistematice (Schachtöfen) de unde scoase, să depozitează în apropiere în formă de grămeți, unde să lasă 3—4 săptămâni.

După ce trece acest timp, materialul ars să trece în moară unde să macină. Cuptoarele pot produce zilnic 4—5 vagoane var hydraulic după cum s'a întrebuințat la ardere lemne sau cărbuni de peatră.

Operațiunile arderei să fac sub supravegherea a 18 oameni experți. La lucrul din moară, care merge în continuu, ziua și noaptea, sunt ocupați 20 oameni (în ambele fabrici) afară de un mașinist, 2 focari și 1 morariu. În băile de peatră lucrează 18—20 oameni. Terenul fabriciei în Azuga ocupă un teritoriu de 10.000 m² (1 hectar) Fabricile funcționează cu începutul lunii lui Februarie până către sfârșitul lunii Noiembrie. Producțiunea anuală a ambelor fabrici este de 600 vagoane var hydraulic.

No. 2. *Var alb.* În anul 1892, a înființat tot D-l E. Erler, la Piatra Arsă lângă Sinaia o fabrică de var alb, care e situată lângă râul Prahova și calea ferată. Aceasta constă din 2 (două) cuptoare. Un cuptor mai mare sistem «Rüdesdorfer» și un cuptor mai mic periodic. În cuptorul cel mare se arde o piatră de var (din cariera Caraiman) care conține 19.8% carbonat de calciu. Procedura e următoare: Pietrele de var se introduc în cuptor pe partea de sus și

după un timp oare care arse fiind, ese ca var ars prin trei uși făcute chiar la partea de jos a cuptorului. Acest cuptor produce aprocs. 12.000 kg. var alb pe zi. Varul ese bolovani, precum a fost piatra, bine ars, fără pietre și neprăfuit. Cuptorul cel mic produce 3½—4 vagoane var în intervalul de 8—10 zile. Ca combustibil să întrebuințază lemne. Producțiunea totală să urcă la 350 vagoane pe an.

Fabrica ocupă un teren de un hectar. Sunt ocupați 10 lucrători, un supraveghetor.

No. 3. *Ciment-Portland.* Fabrica de Ciment-Portland din Azuga, fondată de curând, sub firma socială E. Erler & Co. se află în exploatare cu începerea lunii Iunie 1897.

Această nouă fabrică este situată în valea Azuga, la 1 klm. depărtare de stația Azuga, fiind legată cu cea din urmă printr'un drum de fer system De'cauville. Fabrica ocupă un teren de 4 Hectare, clădirile fabriciei acoper o suprafață de 1200 m.² și să compun din: Casa mașinei motrice, din moară din silosuri pentru materii prime, din cărămidărie, uscătoare, din cuptoare continue system «Dietzsch» și din magazin.

Ca mașină motrice avem o locomobilă Compond cu condensator cu o forță normală efectivă de 150 cai putere; dezvoltând o putere efectivă maximală de 200 puteri de cai.

Moara este compusă dintr'un sfărîmător de piatră (concasseur), dintr'o pereche de valțuri (cylindres laminaires) din 3 (trei) perechi petre de moară cu un diametru de 1500^{mm}, făcând 130 ture (învîrtituri) pe minut; din doi elevatori cu cupe (elevateurs à Godets) dintre cari unul este pentru materialul care provine din sfărîmătoriu și valțuri și care este distribuit la pietrele de moară și altul pentru a distribui făina de materii prime sau de ciment pe aparatele de cernut cari sunt 3 la număr (appareilles à bluter) două fiind site înclinate scuturătoare (tamis inclinés) prevăzute cu table de oțel și al treilea e un cilindru de cernut de 4 metri lungime și un diametru de 1 m. Materiile prime, reduse în făină, lasă un residuu de maximum

1—2% prin o sită care are 900 găuri (ochiuri) pe 1 cm.² sunt transportate în silosurile pentru materiile prime, conținând producțiunea de 6 țile a morei, aicea ele (materiile prime) sunt udete până ce capătă consistența necesară pentru a putea face din ele cărămiți.

Cărămidăria se compune dintr'un elevator cu cupe (élevateur à Godets) transportând materiile prime în un malaxor (malaxeur) de unde aceste materii bine amestecate ajung în o presă de cărămiți symem Th. Grouée, putând produce cam 10.000 cărămiți în 10 ore de lucru. Cărămițile sunt puse direct pe vagonetele speciale și conduse în uscătoare (séchoirs). O cameră spațioasă, pavată cu cărămiți refractare de Chamotta, o tablă de tuciu cari sunt încălțite pe dedesubt), de aici după 24 ore ele sunt gata de a fi puse în cup-toare. Cărămițile sunt ridicate la partea superioară a cuptoarelor cu vagoanele prin un scaun de ridicat (asseur) or încărcate direct în încălțitorul (rechauffeur) cuptoarelor «*Dietzsch.*» Materia (cărămițile) rămân în acest încălțitor cam 15 ore și perde tot acidul carbonic. De aici cărămițile ajung pe un plan înclinat, care pune încălțitorul în comunicație directă cu cuptorul propriu zis căpătând materia o culoare roșie-albă.

Cărămițile sunt apoi încărcate alternativ cu cărbuni de piatră în creusetul cuptorului (creuset de four) până când acesta din urmă e umplut, să trage cimentul printr'un grătar în partea cea mai de jos pentru a face loc unei noi încărcături. Cimentul e lăsat 18—24 ore în cuptorul propriu zis, și la grătar ajunge sub formă topită făcută aproape sigură și deja răcit complet. După ce cimentul e scos din cuptor, este supus unui triagiu foarte riguros și toate părțile cari nu sunt bine arse să pun earăși în cuptor. Cimentul este transportat sub un șopron unde pentru a 'i da o absolută regularitate de calitate, să lasă să se acumuleze producțiunea cel puțin 15 țile. De aici cimentul este transportat în moară și măcinat la o fineță de maximum 3—4% de residuu pe o sită cu 900 ochiuri pe un cm.²

Ca materii prime fabrica întrebuințează un cal-

car argilos conținend 80 --84% carbonat de calciu cu o textură foarte fină și foarte homogenă, presentând aproape comparațiunea voită pentru a face un ciment Portland natural. Acest calcar e corectat prin câte-va procente de argil plastic, (cam 6%) a fost măcinat, făcut cărămiți, etc. În-trebuințarea unui material unde calcarul și argilul să află amestecate într'un mod absolut intim de la natură, în proporțiuni deja date aproape pentru a arde direct un ciment Portland și comptând o corecțiune foarte slabă, materiile prime măcinate pe cât se poate la o fineță extremă și facerea cărămiților de compozițiunea mijlocie a măcină-rei de mai multe țile controlate și regulate (rectificat) cu îngrijire prin analyse chimice, permite a elimina într'un mod complet, neregularitățile cele mai mici, cari s'ar putea produce în compozițiune și de a obține un ciment de calitate de tot superioară, cu rezistență foarte urcată și constantă de volum absolută, constată chiar prin încercările cu apă ferbinte.

Carierele de calcar marnos să află în culmea văei Azuga, ele sunt exploatate sub cerul liber, stând în legătură directă cu sfărământorul prin un drum Decauville, permițend de a aduce vagonete încărcate cu câte 5000 kg. peatră fără vre-o altă cheltueală de putere de cât cea necesară pentru a duce îndărăt la carieră vagonetele goale, ceea-ce să face cu ajutorul unei mici locomotive.

Fabrica are o producțiune mijlocie de 2 vagoane pe zi, ea ocupă în mediu 55—60 lucrători, cari lucrează în carieră ambalarea cimentului în saci sau în butoae, transportul și încărcarea în vagoane.

Fabrica posedă un laboratoriu chimico-technic complet, unde să face sub controla asociatului nostru D-lui D-r Eduard Fleik toate controalele chimice, probe de rezistență, constanță de volum necesare pentru buna conduită, fie a fabricii de ciment Portland, fie acelei de var hydraulic. Probele sunt făcute după normele germane, întocmai cum face școala de poduri și șosele din București.

Azuga 25 August, 1897

E. ERLER & Comp.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBlicaȚIUNE

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 1 Noembrie a. c. orele 11 a. m. se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister pentru darea în întreprindere a construcțiunii localului școalei primare Ionașcu din Slatina.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 98.264,23.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa Casei de Depuneri sau a ori-cărei alte Administrațiuni de Județ, coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garantii în numerar, efecte publice și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilităței publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Septembrie 1898 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 500 lei.

Concurenți sunt obligați să presinte certificate de aptitudine și că au executat lucrări de asemenea natură în bune condițiuni.

Condițiunile speciale și divisul se pot vedea la Minister din strada Diaconeselor în toate zilele de lucru la serviciul construcțiunilor.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 15 Noembrie a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație publică în pretoriu acestui Minister pentru darea în întreprindere a construcțiunii unei clădiri, pentru locuința directorului gimnasiului din Tg.-Jiu.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 27002,45.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa Casei de Depuneri sau a ori-cărei alte Administrațiuni de Județ, coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garantii în numerar și efecte publice, și supra oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilităței publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Iulie 1898 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 200 lei.

Concurenți sunt obligați să presinte certificate de aptitudine și că au executat lucrări de asemenea natură și în bine condițiuni.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la Minister din strada Diaconeselor în toate zilele de lucru la Serviciul construcțiunilor.

Se aduce la cunoștința amatorilor că în ziua de 20 Noembrie a. c. orele 11 a. m., se va ține licitație publică în pretoriul acestui Minister pentru darea în întreprindere a construcțiunii împrejmuirii de zid, a grilajului de fier și a urmărilor de la liceul din Ploești.

Valoarea lucrărilor după devis este de lei 10.057,51.

Ofertele vor fi sigilate și însoțite de recipisa Casei de Depuneri sau a ori-cărei alte Administrațiuni de Județ, coprinzând garanția de 4%, care se va completa până la 6% la încheierea contractului.

Garantii în numerar și supra-oferte nu se primesc.

Art. 68—79 din legea comptabilităței publice sunt obligatorii.

Lucrările vor fi gata cel mai târziu la 1 Iunie 1898 pentru fie-care 8 zile de întârziere se va aplica o amendă de 100 lei.

Concurenții sunt obligați să presinte certificate de aptitudine și că au executat lucrări de asemenea natură și în bune condițiuni.

Condițiunile speciale și devisul se pot vedea la Minister din strada Diaconeselor în toate zilele de lucru la Serviciul construcțiunilor.

CAILE FERATE ROMANE

PUBlicaȚIE

Se aduce la cunoștința generală, că în ziua de 10 Noembrie st. n., a. c., orele 3 p. m., se va ține licitație la Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române (Gara de Nord) București, pentru aprovizionarea furnituri de

80000 metri cubi lemne de foc tăiate de esență stejar carpen, cer, fag și jugastru, predabile franco în una din Gările rețelei C. F. R. și aședate în șiruri regulate. Aceste lemne sunt a se preda în termin de 6 luni de

a semnarea contractului, în cantități lunare sau bilunare egale și începând predările cu luna 15 Decembre st. n. 1897. Lemnele trebuie să fie tăiate în lungimi de 1^m.00.

Ofertele vor fi timbrate și sigilate, putându-se întocmi pentru ori și ce cantități. Doritorii de a concura la această licitație vor trimite ofertele d-lor în plicuri sigilate la adresa :

Direcțiunei Generale a Căilor Ferate Române

Serviciul P. (Gara de Nord) București

Cu următoarea inscripție pe plic: Ofertă pentru lemne de foc. Licităția din 10 Noembre st. n. 1897. Ofertele se vor primi numai până în ziua licitației ora . . . m. când se vor deschide. Pentru ca oferta să fie valabilă se va anexa pe lângă dânsa și chitanța caseriei centrale a C. F. R. de depunerea unei cauțiuni provisorii de 5% din valoarea ofertei. Cauțiunea definitivă va fi de 10%. În oferta se ve arăta în mod precis:

- a) Cantitatea lemnelor și esența lemnului;
- b) Stația sau stațiunile de predare și prețul unitari,
- c) Termenul de predare și cantitatea de predat lunar și
- d) Când predarea se va face în mai multe stațiuni, se va arăta ce anume cantitate se va preda în fie-care stațiune. Nu se vor admite oferte în care locul de predare n'ar fi anume arătat. Direcțiunea Generală și rezervă dreptul de a contracta și pentru cantități mai mici de cât cele oferite pentru un anume loc de predare. Pentru a face comparație între prețurile oferite. Direcțiunea Generală va adăoga la prețul oferit costul transportului lemnelor de foc până la locul de întrebuințare va și a-proba ast-fel ofertele cele mai avantajoase.

Pentru ori-cei informațiuni a se adresa în toate zilele de lucru la Serviciul de Economat (Gara de Nord) unde se pot lua deslușirile necesare, caet de sarcini și formula pentru oferte.



Fig.13 Traversa de lemn



7 îndopări 420 bătai cu târnăcopul. - 2,96 l. pietriș sfărâmat.

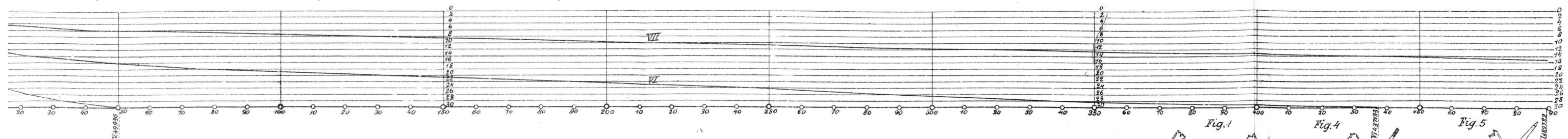


Fig. 14. Traversa scobită N° 51 a C.F. Prusiane

(Întreia observ.) 11 îndopări - 1070 bătai cu târnăcopul. - 6,8 l. pietriș sfărâmat.

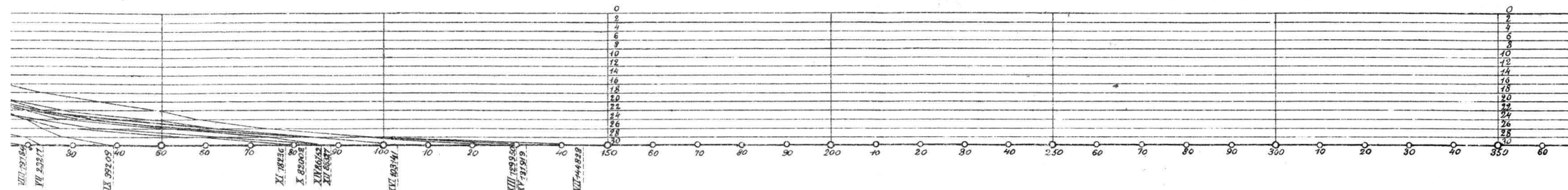


Fig. 15 Traversa costată

(Întreia observ.) 10 îndopări 638 bătai cu târnăcopul. - 3,88 l. pietriș sfărâmat.

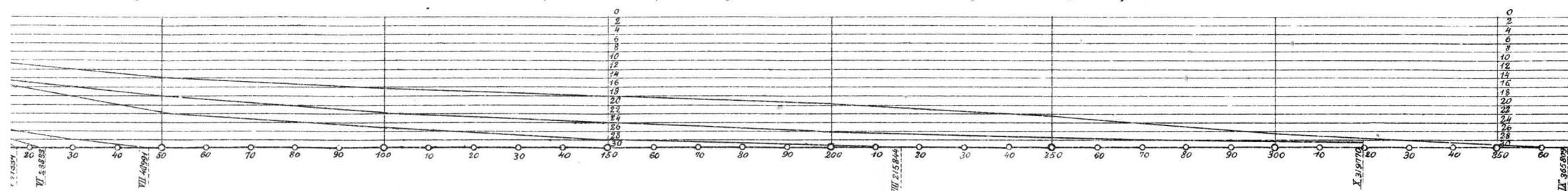


Fig. 16. Traversa scobită N° 51 a C.F. Prusiane

(A doua observ.) 19 îndopări - 1287 bătai cu târnăcopul. 8,08 l. pietriș sfărâmat

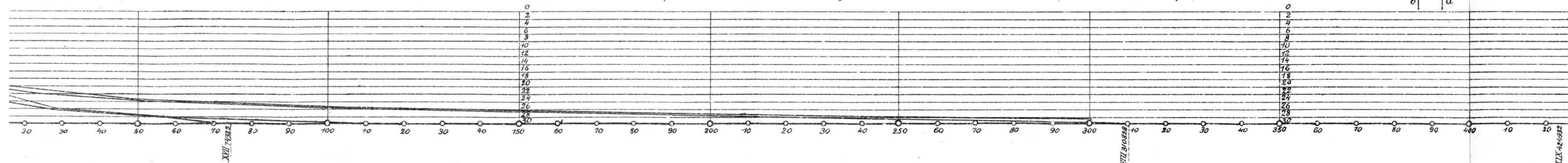


Fig. 17. Traversa costată

(A doua observ.) 6 îndopări 400-bătai cu târnăcopul 2,62 l. pietriș sfărâmat.

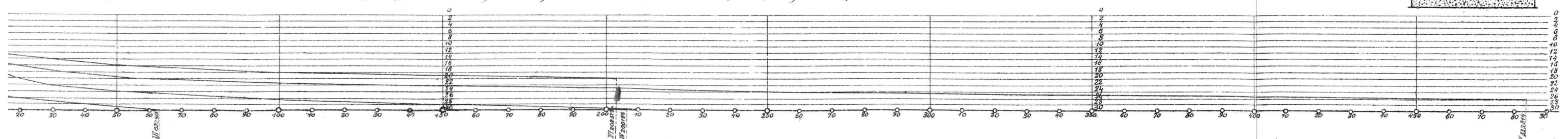
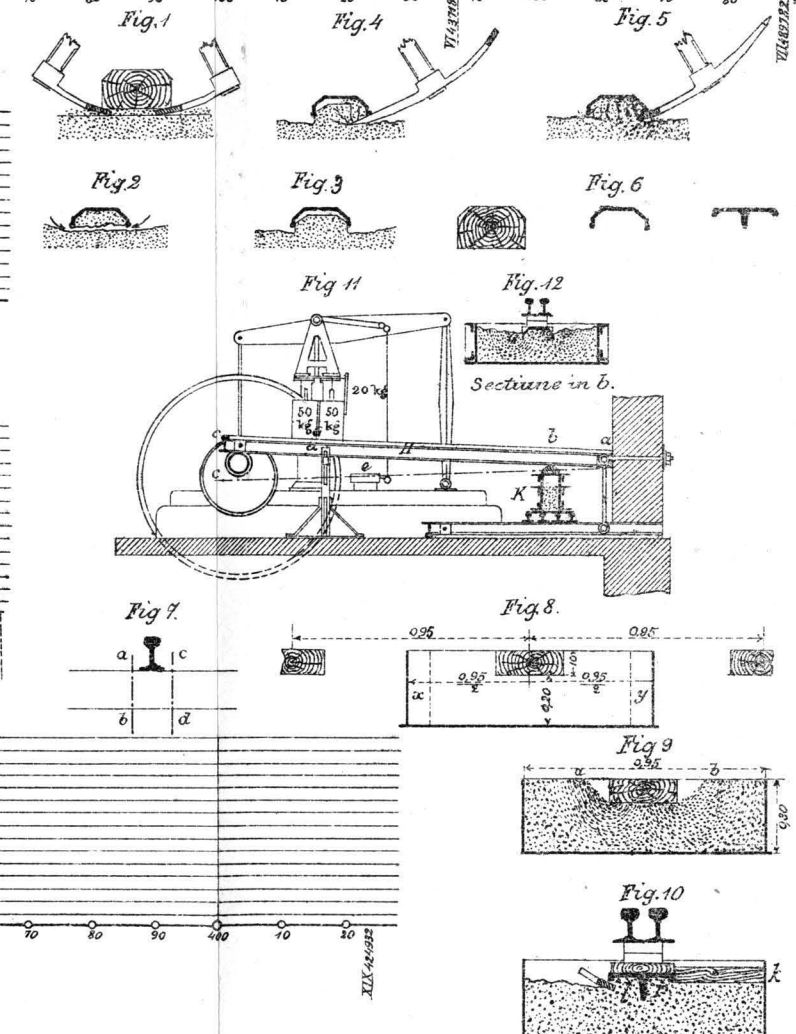


Fig. 18 Compararea suprapunerii liniilor de scufundare a celor 3 traverse



DARE DE SEAMA

DE

LUCRARILE SOCIETATEI

Adunarea generală din 6 Mai 1897 ora 8.30 seara.

Ordinea zilei: 1) Cestiunea demisiunii mai multor D-ni membrii; 2) Votare de membrii noi.

Ședința se deschide la orele 9 sub președinția D-lui Vice-Președinte N. N. Hârjeu, care propune ca cestiunea demisiunilor să fie amânată de oare-ce numărul membrilor prezenți este prea restrâns.

Se admite în unanimitate această propunere și se procedează apoi la deschiderea scrutinului pentru admitere de membrii noi.

Votanți 83.

Intrunesc: D-l Bejan Gr.	79 voturi
» Darvati D.	83 »
» Grunbaum L.	60 »
» Opran I. Căpitan	71 »
» Polysu C.	83 »
» Urseanu V. Colonel	79 »
» Wagner A.	78 »

Resultatul scrutinului e primit cu aplause și candidații de mai sus se declară membri ai Societății.

Ședința Comitetului din 22 Mai 1897, ora 9 seara.

În această ședință, ținută sub președinția D-lui Elie Radu, Comitetul a luat următoarele deciziuni, după ce mai întâi a aprobat sumarul ședinței precedente.

1) Se convoacă Adunarea Generală pe ziua de 30 Mai a. c. pentru a se da o soluțiune cestiunei demisiei mai multor D-ni membri.

2) Pentru reunirea Buletinului cu Analele Ministerului se însărcinează Domnul Președinte a expune cestiunea Domnului Ministru.

3) Se aprobă cererea Institutului Meteorologic de a face schimb de publicațiuni cu Buletinul Societății și de a i se acorda volumele deja apărute, dacă Societatea mai are disponibile.

4) Demisia D-lui G. Nicolau; se decide a se ruga pe D-l Nicolau să și-o retragă.

5) Cererea de admisie ca membru a D-lui inginer Aureliu R. Opran, este admisă.

6) Comitetul decide a se lua înțelegere de biurou cu D-l Cucu pentru fixarea datei conferinței D-sale.

7) Comitetul însărcinează pe D-l Președinte E. Radu, în urma propunerii D-sale a se înscrie în numele Societății la M.M. L.L. R.R. și la A.A. L.L. R.R., ca semn de solicitudinea cu care Societatea Polytechnică urmărește însănoșirea A. S. R. Principelui Ferdinand.

Adunarea Generală din 30 Mai 1897 ora 9 seara.

Ordinea zilei cuprinde: Demisiunea mai multor D-ni membrii.

Ședința se deschide la orele 9 seara de Domnul E. Radu, Președintele Societății care arată Adunării decisiunea Comitetului din ședința de la 21 Februarie a. c., «să se convoace Adunarea Generală, să i se supue demisiunea D-lor membri comunicându-i motivul și cerând Adunării Generale să i roage a și retrage demisiunile, de oare-ce Societatea nu e solidară cu toastul D-lui Matak».

D-l Președinte arată Adunării că D-nii Membrii: P. Țărușanu, Gr. Dimitrescu-Tassian, O. M. Mironescu, Al. Davidescu, și Gr. Cerkez au demisionat din cauza toastului ținut la banchetul Societății Polytechnice în Noiembrie 1896 de D-l Matak, toast formulat în termeni supărători pentru D-nii membri ai Societății care fac parte din Consiliul Technic.

Domnul Președinte adaugă că Comitetul a însărcinat pe Domnul Vice-ședinte I. I. C. Brătianu să roage pe D-nii Membrii a și retrage demisiunile, dar că D-lor, de și sunt convinși că Comitetul nu împărtășește opinia D-lui Matak, doresc ca Societatea să dea în Adunarea Generală un vot în acest sens

În consecință D-l președinte roagă Adunarea să voteze

moțiunea formulată de Comitet, cea-ce se admite în unanimitate.

Domnul Președinte E. Radu propune după aceasta ca Adunarea Generală să însăreneze pe Președinte ca în numele Societății să exprime Majestăților Lor Regele și Regina precum și Altețelor Lor Regale, viua mulțumire a membrilor Societății pentru reînșănătoșirea A. S. R. Principele Ferdinand.

Această propunere e primită cu aclamațiuni.

Ședința Comitetului din 25 Iunie 1897

Ședința se deschide la orele 9 seara, sub președinția D-lui Elie Radu, la ordinea zilei fiind :

1) Cestiunea modului și mijloacelor prin care Societatea Polytechnică să vină în ajutorul inundaților.

După informațiunile date de D-l Casier al Societății asupra fondului de ajutor și asupra veniturilor estra-ordinare, Comitetul decide ca Societatea Polytechnică să subscrie suma de (1000) una mie lei în ajutorul victimelor ultimelor inundații.

2) Cererea D-lui Redactor al Buletinului de a i se achita suma de (200) două sute lei, avans făcut de D-sa pentru plata de traducțiuni, se amână pentru cea d'întîi ședință a Comitetului.

Societatea Polytechnică
No. 30

București, 16 Iulie 1897,

Înalt Prea Sfinte,

În fața nenorocirilor cauzate de ultimele inundații, Societatea Polytechnică nu putea rămâne indiferentă ; considerând ajutarea celor în restriște ca o sacră datorie și cu toate că cea mai mare parte din membrii Societății au subscris deja în listele formate de serviciile publice cărora aparțin, Societatea Polytechnică ține să aducă obolul său de corp constituit al inginerilor români.

Avem dar înalta onoare de a depune în mâinile Prea Sfinției Voastre suma de lei 1000, în ajutorul inundaților.

Președinte : E. Radu

Secretar : D. Poenaru

p. Conformitate : *Brif*

Înalt Prea Sfinției Sale Mitropolitului Primat

Domnule Președinte,

Decedatul meu soț Herman Finkelstein inginer, fost șef de divizie la Căile Ferate Române a fost membru al Societății Polytechnice și-a manifestat în tot-d'a-una un interes deosebit pentru această societate ; în considerațiunea acestor sentimente ale decedatului meu soț am

onoare, Domnule Președinte, a vă ruga a primi ca un omagiu postum de camaraderie de la fostul membru H. Finkelstein, cărțile tehnice ce le posedă și însemnate în alăturata listă, pentru a fi încorporate în bibliotheca Societății, spre a servi la propagarea științei și culturai în patria sa unde am găsit și cu o ospitalitate și ferici- cire atâți ani.

Domnule Președinte, de veți bine-voi a accepta această modestă reamintire la un fost membru al Societății pe care D-văstră o prezidați, vă rog a-mi comunica cui să adresez acle cărți, care astăzi se află încă deposite la Craiova.

Vă mai rog Domnule Președinte, acele volume pe care D-vă deja le posedăți în bibliothecă sau pe care nu le alegeți spre încorporare în bibliotheca Societății, să bine-voiți a le oferi Direcțiunei școalei de Poduri și Sosele pentru bibliotheca acelei școli.

Priimiți, vă rog Domnule Președinte, asigurarea deosebitei mele considerațiuni.

Brașov, în Transilvania, 20 Iulie 1897.

Angergasse No. 19. (ss.) Rosa Finkelstein

D-sale

D-lui Președinte al Societății Politehnice, București

p. Conformitate : *Brif*

Societatea Politehnică
No. 31

București 16/28 Iulie, 1897.

Stimată Dămnă,

Ca urmare la adresa D-vă. din 20 Iulie curent prin care bine-voiți a oferi pentru biblioteca Societății Politehnice cărțile tehnice ce posedă regretatul și distinsul nostru camarad Herman Finkelstein, am onoare a vă comunica că acceptăm acest omagiu și vă aducem viile noastre mulțumiri în numele Societății.

Veți bine-văi dar, Stimată Dămnă a trimite aceste cărți Secretariatului Societății Politehnice, Strada Episcopiei No. 2, unde vor fi încorporate în bibliotheca Societății cu mențiunea «Donăția H. Finkelstein» pe fie-care volum.

Felicitându-vă pentru frumoasele sentimente ce purtați patriei și Societății Politehnice vă rog primiți Stimată Dămnă asigurarea deosebitei noastre considerațiuni.

Președint (ss), E. Radu

Secretar (ss), D. Poenaru

D-sale

D-nei Rosa Finkelstein

Angergasse No. 17 Brașov.

p. Conformitate : *Brif*

LISTA CĂRȚILOR DONATE DE Doamna FINKELSTEIN

No. curent	NUMELE AUTORULUI și TITLUL CĂRȚEI	Volumul	Starea	Observațiuni
1	<i>Oscar Mothes</i> Dictionaire technologique français-allemand-anglais (II-e edition 1874)	1	legat	
2	<i>Kurt v. Albert.</i> Technologisches Wörterbuch. Deutsch - Englisch - Französisch. III-a Auflage (1877).	1	"	
3	<i>Kick & Gintl.</i> Technisches Wörterbuch III Auflage 1889)	10	"	
4	<i>Friedrich Hartner</i> Handbuch der niederen Geodäsie IV a Auflage (1872)	1	"	
5	<i>Moritz Pollitzer.</i> Die Bahnerhaltung (i. u. 2 Theil 1874)	1	"	
6	<i>Schubert</i> Schneewehen u. Schneeschutzanlagen (1888)	1	"	
7	<i>E. Burkhardt</i> Die Störungen des Eisenbahnbetriebs durch Schnee u. Eis.	1	broșat	
8	<i>Ernest Pontzer</i> Schneeschutvorkehrungen auf amerikanischen u. europäischen Eisenbahnen	1	"	
9	<i>Dr. L. Schrön.</i> Logarithmen (1879)	1	legat	
10	<i>I. Scheda.</i> Generalkarte der Oesterreichischen Monarchie (1867)	1	"	
11	<i>Dr. I. Winkler.</i> Eisenbahn-Unterbau	1	" (1877)	
	" Eisenbahn-Oberbau.	1	" (1875)	
	" Weichen u Kreuzungen.	1	" (1875)	
	" Neue Theorie des Erddruckes	1	"	
	" Vorträge der Brückenbaue	1	broșat	(1870—1881)
12	<i>Carl v. Ott</i> Grundzüge der graphischen Statik (1874)	1	"	
13	<i>C. Hagen</i> Handbuch der Wasserbaukunst (i. u. 2 Band (1869)	1	legat	
	" Atlas	1	"	
14	<i>Oscar Faron Lazarini.</i> Baukosten der Eisenbahnen	1	"	
15	<i>I. de Puscariu.</i> Das Stereometer	1	" 1877)	
16	<i>Josef Coipek.</i> Die Tachymetrie	1	" 1878)	
17	<i>Dr. Jos. Ph. Herr.</i> Anleitung zum nivelliren 1878.	1	"	
18	<i>Glaser</i> Annalen der Gewerbe u. Bauwesen (1881—82)	2	"	
19	<i>Heusiger v. Waldeggs.</i> Strassen u. Zahnradbahnen 1882	1	"	
20	<i>Idem.</i> Organ für die Fortschritte des Eisenbahnwesens (1882, 83, 84 (2 vol.) 85, 86)	6	"	
21	<i>Idem Idem.</i> (1887, 88, 89, 90, 91, 92, 93, 94, 95, 96 (2 vol. atlas)	11	"	
	<i>Idem.</i> Atlas	1	"	
22	<i>Krämer.</i> Repertorium der Mathematik u. Elektrizitäts-Lehre (1884)	1	"	
23	<i>Haberer.</i> Geschichte des Eisenbahnwesens (1884)	1	"	
24	<i>Heinsug v. Waldeggs.</i> Ziegel u. Röhrenfabrication (1867)	1	"	
25	<i>Otto Schmidt.</i> Baumaterialien	1	"	
26	<i>Liebold.</i> Der Zement (1875).	1	"	(1881)
27	<i>H. v. Waldeggs.</i> Kalch u. Zement-fabrication.	1	"	
28	<i>Becker.</i> Baukunde des Ingenieurs (1861-63, 1865, 1869, 1870).	6	"	
29	<i>Idem</i> Ingenieurs-Tafeln	5	"	
30	<i>Referate der deutschen Eisenbahn-verwaltungen</i> (1878)	1	broșat	
	De reportat . . .	70		

No. curent	NUMELE AUTORULUI și TITLUL CĂRȚEI	No. volumelor	Starea	Observațiuni
	De reportat . . .	70		
31	<i>Albert Geul.</i> Das Acussere der Wohngebäude (1874).	1	legat	
32	<i>L. Hüttman.</i> Dar Gipsen. Text.	1	broșat	
	" Atlas	1	"	
33	<i>H. v. Waldeggs.</i> Handbuch der Eisenbahntechnik, 3 texte	3	legat	
	" Atlase	3	"	
34	<i>Thibaut.</i> Dictionnaire Allemand-Français (1872).	1	"	
35	<i>Handbuch.</i> der Ingenieur - Wissenschaften:			
	1 Band. Grundbau u. Atlas	2	"	
	2 Band. Brückenbau	2	"	
	(3 Band) Wasserbau	3	"	
	(4 Band) Maschinenbau.	2	"	
	(IV Band).	8	broșat	(fascicule)
	2 Band Brückenbau	2	"	
36	<i>Weissbach.</i> Der Ingenieur 1866. . .	1	legat	
37	<i>Oberbeck.</i> Abstecken Kreisbögen. . .	1	"	
38	<i>Krönke.</i> Abstecken v. Curven	1	"	
39	<i>Wach.</i> Baurathgeber,	1	"	
40	Dienstabweisung über die Ausführung der Express-Orient-Züge. . .	1	broșat	(germ. și fran.)
41	<i>W. Nordling.</i> Notes sur les moyens de prevenir les amonçements de neige sur les chemins de fer	1	"	
42	<i>Verein Deutscher Eisenbahnverwaltungen</i> Verzeichnis der auf den Vereinsbahnstrecken zullässigen grössten Radstände u. Raddrucke . .	2	"	
43	<i>Idem.</i> Technische Vereinberungen über den Bau und die Betriebseinrichtungen der Hauptisenbahnen.	1	"	
44	<i>Verein Deutscher Eisenbahnverwaltungen.</i> Verschriften für die Vornahme von Schlagproben zur Prüfung von Schienen, Achsen u. Radreifen	1	"	
45	<i>A. W. Leinwather & Consorten.</i> Motivenbericht zum Projecte der Wiener-Metropolitan-Central u. Peryphériebahn	1	"	
46	<i>Dr. E. Winkler.</i> Normen zur Kostenberohnung der Ingenieurbauten .	3	fascic.	
47	<i>Dr. Carl Heym.</i> Jerome Lalande's Tafeln der Logarithmen.	1	legat	
48	<i>B. Brunckow.</i> Practisches Handbuch zur Bestimmung u. Konstruktion der verschiedenen bei Eisenbahnen vorkommenden Curven	1	"	
49	<i>L. Henz.</i> Normalbrücken u. Durchlässe	1	"	
50	<i>W. Volkmar.</i> Neuere Versuche der Reichs-Eisenbahnen in Elsass-Lothringen über das Verhalten freier Lenkachsen	1	broșat	Supliment la Organ für die Fortschritte des Eisenbahnwesens. Band XXIX 1882.
51	<i>M. M. Freiherr v. Weber.</i> Die Stellung der Deutschen Techniker im Staatlichen u. Socialen Leben.	1	"	
52	<i>A. Reinhardt.</i> Kalender für Stratsen u. Wasserbau Ingenieure	1	"	partea II din 1883
53	<i>Idem</i> Idem	1	"	partea II din 1884
54	<i>Adolph Kleyer.</i> Vollständig gelöste Aufgaben	16	"	Colectii.
	Total . . .	135		

INFLUENȚA SECȚIUNEI TRANSVERSALE A TRAVERSELOR DE CALE FERATA

ASUPRA

CONSUMAȚIUNEI BALASTULUI ȘI CHELTUELELE DE INTREȚINERE

I. Influența distanței traverselor asupra stabilității căii ferate și cheltuelile de întreținere

O dată cu experiențele descrise în numărul precedent al acestei reviste din anul curent, s'au făcut cercetări și asupra influenței distanței traverselor cu ambele forme de traverse ce și fac concurență, adică cu traversa *scobită* N₂ 51 a căiei statului prusian și traversa *costată* și anume la cea d'intîiu formă distanța e de 0,75 m. și 0,55 m., iar la cea d'a doua numai de 0,36 m., distanța posibilă numai la această formă. Experiența s'a executat întocmai ca și data trecută întrebuițându-se pietriș dat prin ciur și o înălțime de umplut de 3 cm. E de observat că traversa *scobită* la umplerea cu nisip se așează tot lateral după cum s'a arătat pentru traversa *costată*. La experiențele următoare s'a obținut o distanță mai strîmtă, îngustându-se bazele de experiență până la 0,75 m., 0,55 m. și 0,36 m. prin aședarea de bucăți de lemne de ambele părți. Încărcarea și raporturile de înălțime au fost aceleași ca și întîiu. Citirea scufundărilor s'a făcut ca și întîiu, după împărțirea și numărul încărcărilor cu ajutorul *numărătorului de învărtituri (compte-tours)*. Valorile citate s'au înscris în tablourile No. 1—6 și după acestea s'a descris linia de scufundări (*planșă*).

1) Traversa scobită No. 51 a căiei ferate a statului prusian

a) Traversă cu distanța dintre traverse de 0,75 m. fig. 1 din planșă arată linia scufundărilor în

casul când distanța traverselor *scobite* e de 0,75 m. Se recunoaște îndată la examinarea acestei linii, că proprietățile sale corespund întocmai cu acelea ale traversei cu distanța de 0,95 m., care a fost deja descrisă, și că se deosebesc numai prin aceea că rezistența, adică dispozițiunea traversei ce poate fi considerată ca continuu stabilă, se presintă aci mult mai de vreme.

Cele d'intîiu patru linii de scufundări (*fig. 1 din planșă*) descresc încă repede, însă la a V-a și la a VI-a se presintă deja între 26 și 30 c. m. un strat mai solid, care după a IX-a umplere (*îndopare*) se ridică repede la 213161 încărcări și după a XI-a umplere își atinge cea mare valoare cu 260700 încărcări. Așa că rezistența se presintă aci mult mai de timpuriu de cât la dispozițiunea traverselor cu distanța de 0,95 m. (A se vedea gruparea de la No. 3, No. precedent. Comparațiunea celor două linii de scufundări mai arată că perderile din înălțimea de umplut, adică acea măsură cu care traversa se scufundă iar repede după umplere, are aproape exact aceeași mărime la traversele cu distanță mai mică ca și la traversele cu distanțe de 0,95 m., căci în amândouă casurile se obține după vre-o 30000 de încărcări aceeași adâncime de 22 mm., înainte de a se ivi *permanența*.

Fig. 2 dă fotografia secțiunii transversale a lăței de pietriș a traversei cu distanța de 0,75 m. Această secțiune e mai mică de cât cea din fig. 1 a lăței cu distanța de 0,95 m. Pe când aceasta din urmă, măsurată la înălțimea stratului de umplut, e de 70 cm. lățime și 15,5 cm. adâncime și considerând linia limitei de jos ca parabolă,

aceasta are ca secțiune 732 cm. p., cea d'intîiu are o lățime numai de 55 cm., o adâncime de 11 cm. și o suprafață de 513 cm. p. *Așa dar mărimea lăței cu pietriș descresce aproape în același raport în care traversele sunt așezate mai aproape unele de altele.* Pietrișul ce se află în afară și înăuntrul lăței cu nisip e într'adevăr presat, însă nu ia parte la mișcarea rotatoare, pentru că peretele lateral solid, adică contrapresiunea ce provine de la traversa vecină, nu permite mișcarea maselor ce stau mai jos. De aceea și rămâne acest pietriș întreg, curat și permeabil.

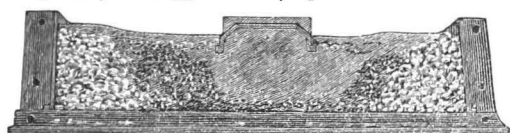


Fig. 1

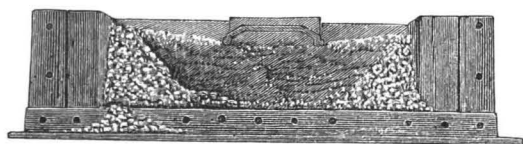


Fig. 2.

După terminarea experienței, balastul se dete prin ciur ca și întâiu. Pietrișul e mai mic sau mai mare sfărâmat, prin urmare cel primitiv de 6mm, consta din:

0,31 l	în mărime de	6—5 mm
1.24	«	«
1.92	«	«
0,92	«	«
0,40	«	«
0,85	«	«
3,36	«	«
		praf

9,00 l de balast mărunțit, în care dacă adunăm ultimele trei cantități, 4,61 l. trebuiesc considerați ca pietriș sfărâmat. Pentru că până la XII-a umplere s'au făcut 832 lovituri (*Stopfschläge*) revine pentru:

1 l de ballast mărunțit	92 lovituri
1 « « pietriș sfărâmat	180 «
1 « « praf	247 «

Pentru umplerea unei traverse obicinuie de lemn de 2,70m lungime, trebuiesc la așternutul de pietriș 300 până la 500 lovituri, din cari rezultă, după cele de mai sus, 1 1/2 până la 2 l praf; rezultat ce va surprinde poate, însă care va da ex-

plicațiunea prafului ce se ridică obicinuie la vizitarea unui drum vechiu de pietriș.

b) *Traverse scobite.* Traverse cu distanța de 0,55m. Prin așezarea de ambele părți a unor piese de câte 10 cm. lățime fie-care, se scurtează lada de experiență la 0,55m, și prin aceasta se asigură traversei așezate o pozițiune care corespundea cu o distanță a traversei de 0,55 m. După cum se vede din încărcările și scufundările din tabloul No. 2, precum și din liniile de scufundări din fig. 2, din pl., prin această așezare, mai îngustă se obține pentru traverse o dispozițiune care devenea încă și mai repede stabilă. Scufundarea admisă de 30mm a I-ei umpleri se obține abia după 600 de încărcări. După a II-a umplere trebuiau 3000, după a III-a trebuiau deja 11000 de încărcări, și după a VI-a umplere, se obține deja cea mai bună (XI-a) umolere a traversei cu distanța de 0,75m. La a VII-a umplere se mai observă o creștere încă destul de însemnată și se obține în același timp și cea mai favorabilă linie de scufundări, pe când o a VIII-a umplere nu dădea un rezultat mai bun.

Dacă se compară rezultatele celor trei traverse cu distanțele diferite de 95 cm., 75 cm. și 55 cm., umplerea XVIII-a a traversei cu distanța de 95 cm. (a se vedea tabloul No. 3, din No. precedent se poate considera ca de o potrivă cu rezultatul umplerii a XI-a a traversei cu distanța de 0,75m și cu al celei d'a VI-a umpleri a traversei cu distanța de 0,55m, așa că distanțele traverselor ce au către numărul umplerilor necesare pentru a obține dispozițiunea stabilă, precum: $95:75:55 = 18:11:6$ sau, dacă introducem numărul de lovituri, avem $1221:776:444 = 2,75:1,75:1$.

Și secțiunea lăței cu pietriș a traversei cu distanța de 0,55m a devenit mai mică, după cum se poate vedea din fig. 3, însă nu s'a bătut așa de tare în partea inferioară, și nici nu s'a observat așa de tare ca cele-l'alte. Atât la umplere cât și mai târziu când traversa se mai lasă, pietrișul ce se află sub dînsa să scufundă din spre partea de jos și presează masele ce se află acolo. În același timp, sau îndată ce o compresibilitate mai tare nu mai e posibilă, masele presate se îndreptează într'acolo unde e o mai mică rezistență, adică de ambele părți și se urcă apoi, după ce și părțile acestea au fost comprimate, în sus de

ambele părți ale traversei. Linile de limitare a acestor corpuri mobile în sens lateral formează nisce spirale. Acestea confirmă exactitatea calculurilor făcute de Dr. Zimmermann în scrierea sa: Die «Berechnung des Eisenbahn-Oberbaues» din cari rezultă că linia de mărginire a balastului e o spirală logaritmă.

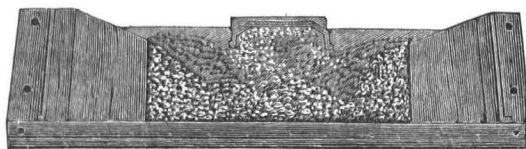


Fig. 3

Inegalitatea celor două părți a lăzii cu pietriș la dreapta și la stânga traversei, provine parte din cauză că distanța traversei de la părțile goale de pe ambele părți nu e tocmai la fel, iar parte, din cauză că la umplere se umple tot-d'a-una aceeași parte (dreapta) întâi și materialul proaspăt virit, prin presare e împins spre mijloc. Mărimea lăzii cu pietriș nu se poate obține de cât aproximativ, de oare-ce sub traversă nici nu e destul de bătut. În punctul îndopărei are o lățime de 48 cm și o adâncime de vre-o 11 cm , precum și o secțiune de 352 cm^2 . Secțiunile lăzilor cu pietriș a celor trei traverse se au între ele precum $123:513:352$ sau precum $2,08:1,46:1$. Dacă comparăm aceste numere cu cele obținute mai sus pentru *loviturile de umplere* (îndopare), obținem aproape exact același raport. Lada îndoit de mare a traversei cu distanța de $0,95$ cerea pentru obținerea unui strat solid $2\frac{2}{3}$ ori mai multe lovituri de cât acea a traversei cu distanța de $0,55\text{ m}$.

Din experiență rezultă.

0,18 l în mărime de	6—5 mm
0,95 « « « «	5—4 «
1,72 « « « «	4—3 «
0,72 « « « «	3—2 «
0,32 « « « «	2—1 «
0,68 « « « «	1— $\frac{3}{4}$ «
2,28 « « « «	praf

6,86 l pietriș mărunțit și $0,32+0,68+2,28=3,28$ l material de *umplut* sfărâmat. Cantitățile de pietriș mărunțit celor 3 distanțe de traverse se au între ele, precum $14:9:686=2,03:1,31:1$; prin urmare stau aproape exact în același raport ca și

mărimile lăzilor cu pietriș. Cantitățile de praf ce au între ele precum $4,60:3,36:2,28=2,02:1,47:1$ prin urmare aproape tot așa.

În cele 8 umpleri ce s'au făcut în ultima experiență, s'au dat 566 de lovituri, așa că revine la:

1 l de ballast mărunțit	82 lovituri
1 « « pietriș sfărâmat	272 «
1 « « praf	248 «

2) Traversa costată (Mittelrippe)

Cu asemenea traverse nu s'au încercat numai distanțe de $0,75$ și $0,55\text{ m}$ ca cu cele-l-alte, ci s'a luat și distanța de $0,36\text{ m}$, de oare-ce după încercările făcute traversa tot se mai putea umplea (îndopa).

a) *Traversă cu distanță de $0,75\text{ m}$* . Mersul acestei experiențe se poate vedea din tabloul No. 3, precum și din linia de scufundări represintată în fig. 3, din planșa. Deja a II-a umplere a suportat 10.365 încărcări, al căror număr se urcă după a V-a umplere la 191.790 , la a VI-a la 647.577 , iar numărul încărcărilor după a VII-a umplere fu și mai mare încă. Se observă că traversa aceasta ia destul de repede la o înălțime mai mare o pozițiune stabilă și prin urmare înălțimea de umplut e asemenea mai mică aci de cât la traversa scobită. Pe când la cea din urmă la 50.000 de încărcări ale celei d'a XI-a umplere (fig. 1 din pl.) scufundarea e deja de 23 m/m , la *traversa costată* cu aceeași distanță (fig. 3 din pl.) la a VII-a umplere tot după 50.000 de încărcări e numai de 11 mm , așa dar aproape numai pe jumătate. Însă la aceste traverse, dacă comparăm cele d'ântei șeaze luni de scufundări a celor două distanțe de traverse de $0,95$ și $0,75\text{ m}$; căci în ambele casuri (fig. 14 din No. precedent și fig. 3, din pl.) s'a ivit *permanența* după a IV-a și a V-a umplere, numai la traversa cu distanță mai mică se ivește ceva mai sus. Cea d'a VII-a linie de scufundări a traversei cu distanța de $0,75\text{ m}$ (fig. 3, din pl.) întrece pe cea precedentă încă și mai mult, și se poate chiar admite că și după cele-l-alte umpleri va exista o deosebire, de și nu în aceeași mărime. Mersul mai departe al acestei linii de scufundări se poate deduce, până la scufundarea de 30 m/m , din numerile de mai sus

și din mersul liniei aflate, după cum se arată, prin puncte, în prelungire și anume:

150.000	încărcări la	14 ^m /m
240.000	«	« 16 «
360.000	«	« 18 «
530.000	«	« 20 «
750.000	«	« 22 «
1.060.000	«	« 24 «
1.480.000	«	« 26 «
2.030.000	«	« 28 «
2.730.000	«	« 30 «

Cea din urmă, a VI-a linie de scufundare a traversei *costate* și cu distanța de 0,95^m (tabloul No. 6, No. precedent) ar fi atins, până la 30^m/m scufundare, 1.875.000 de încărcări, pentru că traversa *costată*, întrebuințată de atunci avea o lățime de 25^{cm}, și era tot așa de adânc îngropată, în cât partea de umplut, ia și aceea a traversei *scobite*, se afla la 0,20^m d'asupra fundului lăței de încercare, păru important de a cerceta ce rezultate ar da o traversă *costată* de o lățime mai mică și de a examina dacă e de vr'o importanță de a îngropa nu coasta după cum se făcuse până acum, ci suprafața superioară a traversei la aceeași adâncime după cum se întâmplase la traversa *scobită*. De aceea se făcu o a doua experiență cu traverse *costate* de 24^{cm} lățime și cu o distanță între ele de 0,75^m, în urma căreia fața superioară a traversei se aședea ca la traversele *scobite* la 275^m/m d'asupra fundului lăței. Resultatele acestei experiențe sunt date în tabloul No. 4 și liniile de scufundări respective sunt arătate prin puncte în (fig. 3 din planșă).

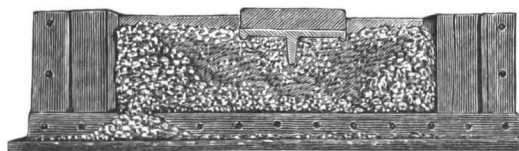


Fig. 4

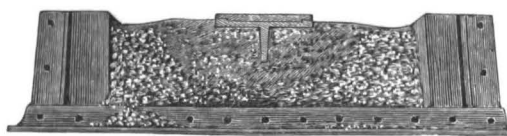


Fig. 5

Aceste linii au la început o formă mai favorabilă de cât cele-lalte. linia a 5-a se nemerește chiar destul de bine cu umplerea VI-a a primei experiențe, însă cele-lalte linii nu se ridică cu mult mai sus. Nu trebuie însă trecut cu vederea influența unei lățimi mai mici de traversă, de și de altă parte, se vede bine că cea d'a 6-a linie de scufundări, cu vr'o 5^m/m mai jos de cât linia VII-a din prima experiență, merge paralel cu aceasta din urmă. Fotografiiile lăților cu pietriși din ambele experiențe sunt date de fig. 4 și 5. Prima are o lățime de 55^{cm} și o adâncime de 19,2^{cm} iar cea d'a doua are o lățime de 51,2^{cm} și adâncime de 16,8^{cm}. Secțiunile transversale sunt de 704^{cm} la prima și de 504^{cm} la cea d'a doua, de unde rezultă o valoare medie de 604^{cm}, care nu e cu puțin mai mică de cât aceea a traverselor.

Din prima experiență a rezultat:

mărimă de	6—5 ^{mm}	= 0,24 l
«	« 5—4 «	= 1,05 «
«	« 4—3 «	= 1,47 «
«	« 3—2 «	= 0,67 «
«	« 2—1 «	= 0,26 «
«	« 1— ³ / ₄ «	= 0,65 «
	praf	= 1,89 «
	în total	= 6,23 l

de pietriși mărunțit sau, pentru că a trebuit 464 lovitori, 1 l de ballast mărunțit pentru 71 lovitori, 1 l de pietriși sfărâmat (ultimele trei cantități) pentru 153 lovitori și 1 l praf pentru 214 lovitori.

b) *Traversă cu distanța de 0,55^m*. La experiența următoare ale căreia rezultate sunt expuse în tabloul No. 5, iar linia de scufundări în fig. 4 din pl. traversa a dobândit o pozițiune destul de stabilă deja după a III-a umplere. de oare-ce suporta 132860 de încărcări până să se scufunde cu 3^{cm}. După a IV-a umplere au rezultat chiar 763613 încărcări, și umplerea următoare a mărit rezistența așa de mult în cât trebuiau 751579 încărcări, pentru a scufunda traversa cu 20,6^m/m. Pentru a vedea dacă rezistența traversei s'ar mai mări, și în special dacă s'ar micșora înălțimea de umplut, să întrerupse cel d'al cincelea rând de încărcări și se umplu traversa pentru a șasea oare. Și se recunoscă că nu se mai iobține o micșurare mai mare în înălțimea de umplut. Trebuie să deducem deci, că la o înălțime de umplut de

$30^m/m$, traversa *costală* se scufundă iarăși repede cu vr'o 8^m (la 10,000 de încărcări) și tocmai după aceea ia o pozițiune stabilă pe când traversa *scobită*, dă în aceleași împrejurări o pierdere din înălțimea de umplut de $18^m/m$. Linia de scufundări V, evaluată în acelaș mod ca și cele-l'alte, ar fi ajuns la adâncimea de $30^m/m$ abia după 3290000 de încărcări.

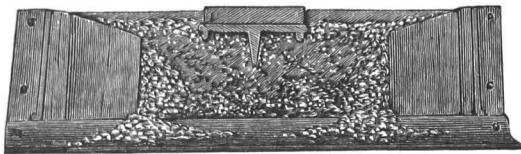


Fig. 6

Secțiunea stratului de pietriși e dată de fig. 6, din care se vede că liniile de limitare ale lăței cu pietriși ce se ridică în sus de ambele părți și cari sunt influențate de pereți solizi vecini, să îndreptează mai repede în sus și nu se turtesc așa ca în fig. 5 și 4. La ridicarea peretelui din față al lăței se cam slăbi petrișul și, afară de pietrișul rămas curat de tot de ambele părți, alunecară și *colturile* ce se vedeau pe dedesuptul și pe laturile *traversei*. Așa că liniile de limitare ale maselor de pietriș ce se urcă pe laturi în sus deveniră foarte distincte, și se poate recunoaște că partea din mijloc de sub traversă se ascuțește în jos și formează un colț.

Suprafața lăței cu pietriși, care avea o lățime de 44^m și o înălțime de $14,3^m$, era de $419^{c.m.p.}$; prin urmare mult mai mică de cât a lăței de $604^{c.m.p.}$ de supr. de la traversa cu distanța de 075^m .

Din ciuruirea pietrișului a rezultat:

mărimă de	$6-5^m/m$	$= 0,261$
»	» $5-4$	» $= 1,08$
»	» $4-3$	» $= 1,66$
»	» $3-2$	» $= 0,72$
»	» $2-1$	» $= 0,33$
»	» $1-\frac{3}{4}$	» $= 0,66$
	praf	$1,80$
	în total	$6,511$

de pietriși mărunțiț sau, pentru că s'au făcut 433 de lovituri, 1 l. pe 66 de lovituri. La 155 de lovituri revine 1 l. de material de umplut sfărâmat (ultimile trei cantități) și la 241 lovituri 1 l. praf.

c) Traversa cu distanța de $0,36^m$. Înălțimea coastei

condus a face o încercare cu o distanță de traverse și mai mică, și anume se alese măsura de $0,36^m$ de la mijloc până la mijlocul traversei cu o lățime de traversă de $0,24^m$. Ast-fel rezultă un spațiu de $0,12^m$ între traversele vecine, care era suficient pentru ca să ajungă destul de bine și de adânc, cu târnăcopul de bătut sub traversă. Resultatul obținut cu o asemenea distanță de traverse se poate vedea în tabloul No. 6, iar linia de scufundări în fig. 5 din pl. Chiar de la întâia umplere presintă traversa o pozițiune stabilă și constantă, asemenea cu aceea a umplerii a IV a traversei cu distanța de $0,55^m$. De aceea nu păru necesar să se mai aștepte scufundarea până la $0,30^m$ sub înălțimea de umplut, trebuie însă determinat, după a câtea umplere traversa, încă într'o pozițiune ridicată, devenea stabilă și care va fi cantitatea cu mai mici la care să se poată reduce înălțimea de umplut. Umplerea II-a dădea o îmbunătățire însemnată; era aproape egală cu umplerea V-a din experiența trecută. Însă și această scufundare fu întreruptă, pentru ca să se recunoască și mersul după a III-a umplere. Aceasta din urmă arată că punctul culminant nu se obținuse încă; căci linia de scufundare avea într'adevăr valori mici la început, însă mai târziu se ridică puțin d'asupra liniei celei d'a II-a umpleri și ar fi continuat d'a se ridica, dacă s'ar fi urmat experiența, pentru că diferențele dintre două citiri consecutive era mai mari de cât acelea ale valorilor corespunzătoare de la umplerea precedentă. Dacă s'ar fi calculat după principiile de mai, sus de s'ar ajunge până la 4425000 de încărcări, până ce această d'a III linie de scufundare să se fi scufundat până la $30^m/m$. Experiența fu însă întreruptă, de oare-ce scopul era de a stabili numai cât de curând o traversă ar putea dobândi o pozițiune sigură.

Secțiunea lăței cu pietriși din fig. 7 arată iar

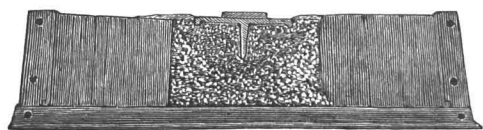


Fig. 7

o suprafață micșorată, pentru că numai vr'o $320^{c.m.p.}$

trebuesc considerați ca părți mobile. Lada cu pietriși umple într'adevăr cu lățimea sa mai toată lungimea *goluri*, cu toate acestea nu atinge de cât vr'o câți-va centimetri sub *coastă*. Forma compusă din trei părți, corespunzătoare la direcțiunile mișcării pietrișului se poate bine vedea și aci.

Traversa întrebuițată pentru această experiență *consta* dintr'o placă tare de fer bătut de $8^m/m$, de care era *nituită* *costa* care se nemerise cam sus și cam prea subțire. Pe traversă se înțepenise înălțimea unei plăci de suport, un bloc de stejar pe care apoi se așează *foile de încărcare*. La încărcare se putea bine observa cum *bucata de traversă era elastică*; adică cum la fie-care încărcare se scufunda mijlocul traversei pe când extremitățile laterale erau nemișcate

De aci rezultă că traversa va fi în cale elastică așa că e mai bună de mers pe densa de cât traversa scobită, la care după formă și după efectele umplerii muchile verticale nu pot sta fixe și de aceea o mișcare a suprafeței traversei e împedicată

3. Comparări și rezultate

La *fig. 6 din pl.* sunt cele mai bune linii de scufundare a *traversei costate* cu distanța de $0,95^m$, $0,75^m$, $0,55^m$ și $0,36$; precum și liniile de scufundare a *traversei scobite* cu distanța de $0,95^m$, $0,75^m$ și $0,55^m$. O comparațiune a ambelor grupuri de linii, confirmă părerea expusă în lucrarea trecută, după care traversa *scobită* se scufundă iar repede, după umplere, cu $\frac{2}{3}$ până la $\frac{3}{4}$ din înălțimea umplută și micoșrarea înălțimei de umplut e cu 10 până la $12^m/m$ mai mare de cât la *traversele costate*. La prima se poate fixa această câtime până la $22^m/m$. la cea din urmă la $12^m/m$, și această înălțime rămâne aproape aceeași, indiferent dacă *traversele* stau apropiate unele de altele sau nu, de unde se deduce, că la umplere, în fie-care dată, pietrișul este mișcat pe aceeași înălțime, adică întâi se stabilește și apoi se bate iarăși tare. S'ar putea obiecta aci că scufundarea mai adâncă a *traversei scobite* nu e însoțită de nici un alt dezavantaj, de oare-ce calea s'ar putea sau ridica convenabil mai sus, sau să se lase în pozițiunea mai joasă. Aceasta poate fi admirabil, când s'ar umplea calea într'una în toată lungimea sa și atunci toate *traversele* s'ar scufunda egal, prin urmare, când lipsesc construc-

țiuni (poduri de fer) pe cari înălțimea la șine e invariabil fixată. Dacă însă se scufundă câte o traversă numai sau o porțiune scurtă din cale, atunci crește greutatea de a umplea *traversele* ce trebuesc ridicate, ast-fel ca toate să rămână la înălțimea dorită. Că aceste greutăți se ivesc într'adevăr și la *traversele góle*, și că sunt cu atât mai rele și mai dezavantajoase cu cât balastul e mai defectuos, ne o arată experiența.

După cum s'a spus mai sus, *traversele costate* sunt în această privință cele mai favorabil dispuse. La această traversă partea cea mai fixă poate fi îndată încărcată, de unde rezultă o mișcare care dă *barelor* o oare-care elasticitate. *Coasta* din mijlocul traversei se adoptează în mod organic la mișcările balastului, arătându-i în același timp și drumul ce trebuie să ia de ambele părți ale traversei. În sensul acesta, secțiunea transversală cu *coastă*, trebuie să fie considerată ca forma de traversă naturală.

Datele următoare pentru compararea experiențelor făcute dau tabloul ce urmează.

Rubrica 4 din raportul plăței de lucru, care rezultă din numărul loviturilor necesare pentru obținerea stabilități, pentru un milion de încărcări la diferitele experiențe, în cari traversa cu distanța de $0,95^m$ a fost luată ca unitate.

După cum se vede, cele două feluri de traverse, pentru distanțe de traverse egale, se au între ele aproape ca 2 : 1; *traversa costată* e prin urmare, în ori ce cas, îndoit de favorabilă ca *traversa scobită*. Influența favorabilă a distanței dintre traverse mai înguste e cam aceeași la ambele traverse; căci cheltuelile scad la traversa *scobită* de la 1 la $0,44$ și la *traversa costată* de la $0,44$ la $0,16$. Tot cam în același raport stă și consumațiunea de pietriș, care e indicată în rubrica 11, și raportată tot la traversa *scobită* cu distanța de $0,95^m$.

Unind valorile din rubricile 4 și 11 și ținând seamă și de rezultatele obținute din considerarea la diferitele traverse, a duratei umplerii favorabile, obținem o idee generală nu numai despre superioritatea traversei *costate*, ci și despre avantajele ce se pot obține cu *traversele* cu distanță mai mică. Tocmai ultimele rezultate, în special pozițiunea stabilă așa de extra-ordinar de repede, obținută la *traversa costată* cu distanța de $0,36^m$,

Numărul	FELUL DE TRAVERSA SI DISTANȚA DE TRAVERSA	CHELTUELI				CONSUMAȚIUNE DE PIETRIȘ						
		NUMĂRUL			Cheltuieli la un milion de încărcări și reparații la trav. No. 1	Balast mărunțit de 6 mm. până la praf 1	Pietriș sfărâmat de 2 mm. până la praf 1	Praf 1	Numărul loviturilor ce revin la 1 l. de			Pietriș sfărâmat din rubrica 6 în comparație cu traversa No. 1 calcul. pe milion încărc.
		Umperi- lor	Lovituri- lor	Încălcări în total					Balast mărunțit	Pietriș sfărâmat	Praf	
	Rubrica	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
1	Traversa scobită	17+19	1070+1287			74,0+15,2	6,6+8,08	4,6+6,02				
	cu distanța 0,95 m. . .	2 =18	2 =1178	1000000	1	2 =14,6	2 =7,34	2 =5,31	90	162	223	1
2	Aceiași cu distanța 0,75 m.	12	832	1000000	0,71	9,00	4,61	3,36	92	180	247	0,63
3	" " " 0,55 "	8	566	1110000	0,44	6,86	3,28	2,28	81	172	248	0,43
4	Traversa costată	10+6	638+400			8,48+6,42	3,88+2,62	2,75+1,86				
	cu distanța 0,95 m. . .	2 =8	2 =519	1000000	0,44	2 =7,45	2 =3,25	2 =2,31	69	159	225	0,44
5	Aceiași cu distanța 0,75 m.	7	449+464			6,23+6,53	2,80+3,03	1,89+2,17				
		2	2			2	2	2				
			=457	1114000	0,36		=2,92	=2,03	72	157	226	0,36
6	" " " 0,55 "	6	443	1770000	0,41	6,53	2,79	1,80	66	156	241	0,22
7	" " " 0,36 "	3	215	1130000	0,16	3,70	1,56	1,04	58	138	207	0,19

par nemerite pentru a procura o întărire a *joint-elor mult mai solidă*, de cât cum se obține cu modul de construcțiune întrebuințat actualmente.

4. Împărțirea traverselor la așezarea lor pe pământ

Acea dispozițiune ar fi să se considere ca cea mai perfectă, în care totalitatea traverselor ar păstra neschimbată înălțimea ce li s'a dat, sau în care înălțimea traverselor unele față de cele-lalte, ar rămâne tot-deauna aceeași, adică nici o traversă nu s'ar scufunda mai mult de cele-lalte. Să se obțină primul mod, ar fi imposibil; însă tendința de a reuși în al doilea mod, trebuie considerată ca unul din scopurile principale în îmbunătățirea construcțiunii drumului de fer.

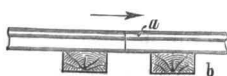
Punctul cel mai slab al căi este jointa; nestabilitatea sa rezultă:

1. Din deformarea și uzarea de la capătul șinelor și a platformei;

2. Din ruperea șinelor care se întâmplă foarte adese-ori și

3. Din aceea că traversele vecine de jointă se slăbesc mai curând și dau naștere la lucrări suplimentare.

Aceste stricaciuni se observă mai cu seamă pe liniile cu căi duble, pentru că șinele sunt mai cu seamă parcurse în într-una și aceeași direcțiune, și de aceea locul de sosire al șinei *a* (fig. 8) în direcțiunea indicată, e mai mult uzat, și traversa *b* se slăbește mai curând. Și rupturile de șine se întâlnesc mai des în locul



(Fig. 8)

a; așa de ex., în inspecțiunea din Soran din 61 de ruperi de șine în ultimile șase luni, 43 au avut loc în asemenea punte.

Causele deformării șinelor la capete au fost stabilite de D. Bräuning în revista lucrărilor publice din 1893, pag. 145, care consideră, ca o cauză a acestor stricăciuni, mărimea spațiului dintre șine. Acțiunea de desubt și de acolo la pat pe care 'l deteriorează. Și aceasta se întâmplă într'un grad cu atât mai mare, cu cât materialul întrebuințat e mai puțin resistant. Înlăturarea în parte a acțiune vătămătoare a ciocnirii se poate obține, dacă fixăm mai solid șinele unele de altele, fie prin întărirea eclisei, sau prin *ordonarea rosturilor*, sau prin intercalarea unei piese intermediare sub șină.

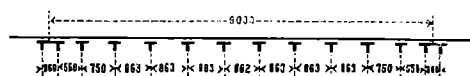
Un alt mijloc de a întări rosturile, există în a economisi partea cea mai slabă a căi, adică aceea care e mai mult și mai des deteriorată și anume patul, care trebuia, făcut într'un mod solid și invariabil. Căci toate mijloacele cari asigură o legătură solidă a șinelor între ele, vor fi influențate în acțiunea lor, îndată ce așternutul de dedesubt va ceda în mod inegal și se va schimba prin aceasta înălțimea traverselor.

După cum s'a arătat în paragraful trecut, așezarea mai apropiată a traverselor dă un mijloc foarte eficient pentru a le aduce îndată și a le păstra într'o pozițiune solidă, adică de a produce o scufundare înceată, corespunzătoare la greutatea transportate. Dacă s'ar așeza acele șine ale căi, cari au mai mult să reziste (la jointe) așa de aproape unele de altele, ca să și păstreze înălțimea

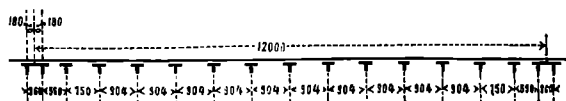
dată, tot așa de solid ca și cele-lalte traverse (mijlocii), s'ar obține proporționalitatea dorită în pozițiunea căi. În acest scop s'a mărit, în ultimii ani, numărul traverselor și s'a impus traversele de joantă unele de altele până la $530^m/m$ și $500^m/m$ din mijloc în mijloc, fără cu toate acestea, a se obține un rezultat suficient. Căci după cum arată experiența, joantele se observă puțin în primele săptămâni pe o linie de curând construită, însă încetu cu încetu, spațiurile dintre jonte devin mai mari și după câte-va luni (mai cu seamă pe linii cu două căi și când așternutul e de pietriși) se observă bine că unele traverse și aproape exclusiv numai acelea de sub extremitățile *șinelor* (a fig. 8) încep să se slăbească. Prin aceasta începe și deteriorarea așternutului șinelor și al ecliselor, și această deteriorare începută, or cât de slabă va fi, nu se mai poate înlătura prin ridicarea traverselor.

De aceea trebuie mai întâiu de toate să se împedice, dinafară înăuntru, formațiunea acestor rele. Aceasta însă poate avea loc, când reușește, numai pentru a procura traversei de joantă în chestiune o pozițiune ce devine repede fixă. Pentru a atinge acest scop, ar trebui să se întrebuițeze traverse cu *coastă* și cu distanța de $0,36^m$; căci dobân-dește chiar de la a II-a umplere, pozițiunea stabilă necesară, pe când la traversele cu distanța mai mare, chiar la a IV-a umplere se obține

Distanța de dat traverselor ce trebuiesc aședate de ambele părți ale traverselor de joantă, ar trebui să fie de $0,55^m$, pentru ca să nu se favorizeze, printr'o prea mare diferență de distanță, o mișcare a traverselor în partea unde rezistența e mai mică.



(fig. 9)



(fig. 10)

La această distanță de traverse ar trebui să se unească și cea de $0,75^m$, pe când cele-lalte traverse mijlocii ar trebui egal distribuite. De aci rezultă pentru o șină de 9^m sau de 12^m lungime, împărțirea de șine dată în fig. 9 și 10.

Pe liniile cu cale dublă și mult exploatată pare favorabil, cu privire la locul de sosire (a fig. 8), de a întări traverse de jointă, adăogindu-se încă o traversă cu distanță numai de $0,36^m$. Obținem atunci 16 traverse pe o lungime de șine de 12^m (fig. 11).

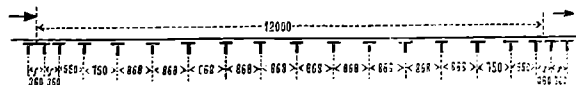


Fig. 11

II. Incercări de umplere cu pietriși.

Prin încercările cu pietriși, cari se făcure în același mod ca și cele trecute, trebuia mai întâiu de toate să se compare între ele diferitele feluri de ballast. De aceea trebuia ca la toate felurile de pietriș să se întrebuițeze aceeași formă de traversă, și să se facă același număr de umpleri și *de lovituri*, așa ca plata de lucru să fie peste tot aceeași. Pentru prescurtarea procedărei se găsi cu cale a se reduce înălțimea de umplut la $20^m/m$ și să se alcagă ca traversă de încărcare traversa No. 51, de oare-ce aceasta se lasă repede în jos și de aceea se putea face, în același timp, un număr mare de umpleri de cât la traverse de o altă secțiune.

La fie-care din experiențele făcute s'a repetat de șease ori umplerea, și la fie-care experiență s'a făcut în total 419 lovituri. Suma încărcărilor necesare pentru ca să scufunde cele șease umpleri cu $20^m/m$, poate fi considerată ca forța de resistență a traversei pentru materialul întrebuițat corespunzător. Pentru a se putea recunoaște influența ce exercită *aședarea în aer*, a unei traverse, se făcu o dispozițiune prin care traversa îndată ce se scufundase cu mai mult de $10^m/m$, era iar ridicată, prin urmare fu tot așa de mișcată ca o traversă din cale care se scufundă încetu cu încetu cu $10^m/m$ spre traversele vecine, prin urmare rămâne cu $10^m/m$ în aer. După terminarea acelei experiențe se ciurui pietrișul, și se obținu cantitatea de pietriși de $12^m/m$ mărime, și apoi se ciuru mai departe până la praf. Valorile obținute dau termenii de comparațiune pentru întrebuițarea materialului și prin urmare pentru bunătatea pietrișului în cestiune.

S'a probat:

1. Bucăți de basalt din sfărământurile lucrărilor *Sproits la Mücka* (linia Falkenberg-Hohlfurt)
2. Bucăți de cuarț amestecat cu șist și mica (*Grauwackenkleinschlag*) din carierele din apropiere de Wiidemann (Linia Goslar-Clausthal).
3. Granit din cele mai bune straturi din carierele de la Striegan.
4. Diorit din Saarbrücken.
5. Cuarțit din carierele de la Niesky (linia Falkenberg-Hohlfurt).
6. Zgură din înaltele furnale din Silesia.

Sfărământurile de piatră se făceau parte cu mășine, parte cu mână; în cazul din urmă se alegea ca mărime aceea obținută cu mașina cu o singură excepțiune la Cuarzit, cu care s'a făcut două experiențe cu bucăți mai mari și mai mici. Rezultatele experiențelor sunt date în tablourile No. 7 până la 15 și liniile de scufundare în *fig. 7 până la 14 din planșă*.

a) *Experiență cu sfărământuri de basalt. (Tabloul No. 7, fig. 7 f. 31 și 32 din pl. și fig. 12 de mai jos)*. Chiar la prima scufundare se observă o mare diferență comparativ cu scufundarea d'ântăiu a primei experiențe cu așternutul de pietriși. Pe când traversa *scobită* cu patul de pietriși (*tabloul No. 2, din No. precedent*) se scufundase deja după 42 de încărcări până la $20^m/m$, aceeași traversă cu sfărământuri de basalt suporta 1315 încărcături. A doua umplere suporta 30638, a treia 38400 și așa m. d. crescând până la a șasea care suporta 195000 de încărcări, pe când la patul cu pietriși nici una din cele 17 sau 19 umpleri, până la o scufundare de $30^m/m$, nu se ridicase peste 36138 de încărcături. Pe lângă această traversă era tratată de la a treia scufundare ca *stând în aer*, adică îndată ce se scufunda mai jos de $10^m/m$, era iarăși ridicată la aceeași înălțime la fie-care învârtitură de mașină. Această *sedere în aer*, se observă mai cu seamă la a III-a și a IV-a linie de scufundare (*fig. 7, f. 31 și 32 din pl.*) pentru că de la $10^m/m$ se înclină de odată liniile mai repede de cât înainte. Aceasta provine poate din cauză că pietrișu foarte tare și ascuțit se vârse puțin, la umplere, cu vârfurile ascuțite în pereții *lădei de experiență*, precum și întâia traversă, și apoi ieșeau iar când se ridica traversa după fie-care încărcare.

Și mărimea pietrișului pare a avea influență de oare-ce pietricelele mai mari par a favoriza aceste neregularități și a provoca o scufundarea traversei, mai repede, pe când pietricelele mai mici nu numai că nu lasă să se producă asemenea neregularități dar și determină o scufundare a traversei mai regulată și mai înceată. Cînd după a IV-a umplere traversa se scufundase iar cu $20^m/m$, experiența se consideră ca terminată, peretele din față al *lădei* fu ridicat și se fotografie secțiunea transversală, (*fig. 12*). Aci nu se poate recunoaște o *impresiune*

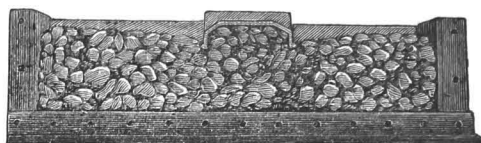


Fig. 12.

a *lădei* ca la pietriși, însă se vede bine că sfărământurile de piatră, vârâte ântăiu sub traversă se află nu numai sub traversă, ci și în afară de ambele părți (până la 30 cm. depărtare de la mijlocul traversei) în locuri unde nu putea fi dus direct cu târnăcopul de umplut, prin urmare trebuie să s'a fi produs o mișcare rotatorie în materialul patului asemenea cu aceea ce se produce în pietriș. De altmintrelea *blocul de piatră* arată, diferit de lada cu pietriș, că partea ce rămâne chiar în traversă nu e așa de mărunțit și nici amestecat cu părți mărunțite ci e aproape curată de tot și mare în bob. Părțile mărunțite și mai întâiu de toate cantitățile prefăcute în praf se strecoară printre pietricelele și se așează pe fund. Aceasta explică pentru ce, pe de o parte nu se ivește nomolul la așternutul cu piatră sfărâmată, în timp de mulți ani, iar de altă parte, o dată ce s'a ivit tot așternutul de piatră e astupat până jos și înomolit, și că trebuie să se facă o reînnoire în toată înălțimea.

După ce s'a adunat sfărământurile de piatră din ladă și s'a uscat bine, s'a dat prin ciur, tot ca mai nainte, începând de la mărimea de $12^m/m$ și până la praf și apoi s'a măsurat, de unde a rezultat în total, după tabloul No. 7, 9,32 l de balast mărunțit, în care se află 1,062 de material sfărâmat de mărimea de $2^m/m$ până la praf, și 0,65 l praf. Pentru că în total s'a făcut 419 lovituri, rezultă 1 l de ballast mărunțit pentru 181

lovituri și 1 l praf pentru 645 lovituri. Valorile privitoare la experiența cu pietriși a traversei *scobite* cu distanța de 0,95^m se reduc, după scrierea din No. precedent pag. 318 la:

$$\frac{1070}{14} = 76 \text{ și } \frac{1070}{4,6} = 211$$

Prin urmare sfărământurile de basalt și pietrișul se au între ele precum:

$$\frac{181}{76} = \frac{2,38}{1} \text{ sau } \frac{645}{211} = \frac{3,06}{1}$$

Așa dar consumațiunea de material, raportată la numărul egal de lovituri, la sfărământuri de basalt e aproape cu $\frac{1}{6}$ mai mică ca la pietriș.

Numărul încărcărilor din cele șase grupuri de încărcări de la tabloul No. 7 care în cazul de față era de 496.159, arată forța efectivă a traversei la acest fel de piatră.

Pentru a stabili și aci o comparațiune cu patul de pietriș, trebuie să luăm numărul încărcărilor de la tabloul No. 2, pag 322 din N-ro precedent și să se determine și numărul de încărcări ce au suportat primele șase umpleri până la scufundarea tot de 20^m/m. Obținem numai 42+105+237+307·421+836=1948; chiar dacă am introduce în calcul numărul scufundărilor până la adincimea completă = 30^m/m, tot nu obținem de cât 29817 către 496157 a așternutului cu basalt.

Avantajele ultimului așternut în comparație cu așternutul de pietriș ciuruit devin, după cele spuse mai sus, evidente.

Aceste rezultate arată în același timp, cât e de nemerit de a compara două feluri de traverse, al căror pat nu e din același fel de piatră, și cât de ușor, în acest cas, se atribue pe nedrept, modului de construcțiune superioritatea obținută, pe când în realitate se cuvine unui balast mai bun.

Pentru a încerca și traversa cu *coastă* când patul e de sfărământuri de piatră, se făcu o experiență și cu această traversă și cu sfărământuri de basalt. Tabloul No. 8 conține rezultatele celor 4 umpleri, *fig. 8, f. 31 și 32* din planșă conține liniile de scufundare, iar *fig. 13* de mai jos dă secțiunea transversală a patului. Mersul liniilor de scufundare e asemenea iar mai bun de cât la traversa *scobită*; căci deja a treia linie de scufundare rămâne la o înălțime mai mare și indică o pozițiune așa de stabilă, cum nu s'a obținut la ulti-

mele umpleri ale traversei *scobite* nici măcar la adincimea cea mai mare. E de observat că aședarea în aer la *traversa cu coastă* nu e desavantajoașă.

Pentru a atinge numărul de încărcări de 496159 de la traversa *scobită*, n'ar fi fost de trebuință să se umple *traversa cu coastă* încă o a patra oară, de oare-ce se prevedea că chiar a treia umplere ar fi suportat mai mult. Totuși se făcu și aceasta, pentru a recunoaște mersul celei d'a IV linii de scufundare. Comparațiunea ambelor feluri de traverse dă același rezultat ca și la experiențele cu pietriși. Și consomațiunea de material stă în același raport dacă se scade numărul de lovituri corespunzător la a patra umplere care nu e necesară. Deja tabloul No. 8 obținem numai $\frac{(76+70+60) \cdot 1,51}{283} = 1,10$ l de ballast mărunțit,

așa că consomațiunile de material de umplere de la ambele feluri de traverse reese precum :

$$\frac{\Delta}{\Gamma} = \frac{2,32}{1,10} = \frac{2,11}{1}$$

Traversa cu coastă este prin urmare și la așternutul cu sfărământuri de basalt al traversei No. 51 în amândouă privințele îndoit de superioară; superioritatea, după cum arată mersul mai departe al liniilor de scufundare, crește într'un mod și mai mare la cele-lalte umpleri.

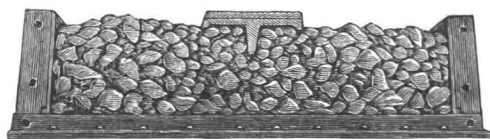


Fig. 13.

b) *Experiența cu quart amestecat cu schist și mica (Grauwacke).* (Tabloul No. 9 și 10, *fig. 9 și 10, f. 31 și 32* din planșă și *fig. 14* de mai jos). Se făcu de asemenea experiențe cu traversa No. 51 și cu cea cu *coastă*, în care prima fu umplută de șase ori cu 419 lovituri, a doua de patru ori cu 283 de lovituri, și la prima s'a obținut 386338 de încărcări, iar la ultima 518080.

Liniile de scufundare a traversei No. 51, *fig. 9, f. 31 și 32* din planșă, se scoboară în genere mai repede de cât la basalt, micșorarea înălțimei de umplut se poate considera aproximativ ca de 14^m/m. Din ciuruire a rezultat 1,84 l de *Grauwacke*

mărunțit din care 0,65 l praf; ultima cantitate este dar tot așa de mare, prima nu e cu mult mai mică ca la basalt, așa ca la 1 l de balast mărunțit revin 228 lovituri și la 1 l de praf 645.

Reziduul mai mare de la basalt e echilibrat cu o consumațiune de material relativ mai mică la *Granwacke* și amândouă feluri de piatră pot fi considerate ca de aceeași valoare.

Experiențe cu *traversa costală*, ale cărei rezultate se pot vedea în tabloul No. 10 și fig. 10, f. 31 și 32 din atlas, confirmă părerea dobândită asupra ambelor traverse în concurență când se întrebuințează basalt. Și aci ar fi fost de ajuns trei umpleri, pentru ca să suporte numărul de 386333 de încărcări atins de *traversa scobită*. Totuși se intrerupse și această scufundare pentru a se recunoaște mersul celei d'a IV-a linie de scufundare, care, deși nu ajunge de tot la înălțimea ultimei linii de basalt, însă în genere urmează acelaș mers. Și secțiunea transversală a *lăței* din fig. 14 e asemenea cu aceea a basaltului. Din ciuruire a rezultat 1,119 l. de sfărâmaturi de piatră, din cari 0,50 l. de praf, așa că la 253 lovituri revine 1 l. de ballast mărunțit și la 556 l. praf.

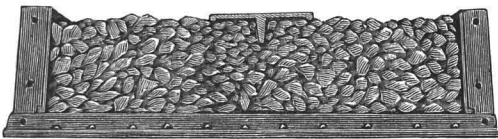


Fig. 14.

Pentru compararea cu *traversa* No. 51 trebuie iar să se ia numai partea de piatră sfărâmată ce revine la trei umpleri, adică $\frac{76+70+60}{283}$. $1,119 = 0,81$ l, și de aci rezultă că consumațiunile de material de umplut de la ambele feluri de traverse se iau precum :

$$\frac{\frac{1,84}{1}}{1} = \frac{1,84}{0,81} = \frac{2,27}{1},$$

prin urmare aproape același rezultat ca la basalt.

c) *Experiența cu sfărâmaturi de granit.* (Tabloul N. 11, fig. 11, f. 31 și 32 din pl. și fig. 15 de mai jos). Forța efectivă la cele șase umpleri s'vârșite se ridică la 389296 de încărcături, prin urmare cam tot atât ca și la sfărâmaturi de *granwacke*. Din contră însă consumațiunea de material e mult mai mare de cât la cele-lalte feluri

de piatră examinate, căci din darea prin ciur rezultă 3,99 l de balast mărunțit, din care 1,68 l praf. Resultă prin urmare, după modul de calcul de mai sus, pentru 1 l de balast mărunțit 105 lovituri și pentru 1 l praf, 249 de lovituri. Aceste valori arată cât de inferior e granitul, relativ la rezistența sa, în comparațiune cu cele-lalte două feluri de piatră deja considerate și cu ce puțin e mai superior de cât pietrișul dat prin ciur. Prin urmare pe când soliditatea dispozițiunei traversei și mersul liniilor de scufundare la granit nu sunt inferioare acelorora de la basalt și *granwacke*, nu se poate însă atribui acestui fel de piatră, relativ la consumațiunea de material, nici jumătate din valoare celor-lalte feluri. Fig. 15 dă secțiunea transversală *locului de pietriș*, care e mai compactă sub partea de umplut și amestecată cu părți de praf, așa că se poate prevedea timpul când are să devie impermeabil și noroios.

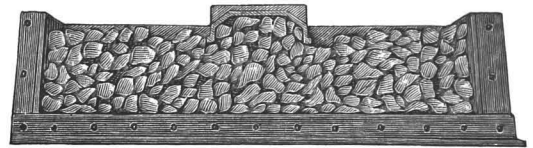


Fig. 15.

d) *Experiența cu diorit* (Tabloul N. 12, fig. 13 fig. 31 și 32 din planșa și fig. 16 de mai jos). Resultatul acestei experiențe se deosebete de cele-lalte prin mersul mult mai favorabil al liniilor de scufundări. Pe când prima scufundare la basalt avea trebuință de 1315 încărcări la diorit trebuiau 6567; a VI-a umplere se prevedea că va fi suportat chiar 600,000 de încărcări, pe când la basalt și la *granwacke*, nici una din cele șase scufundări nu s'a ridicat peste 195,000. Consumațiunea de material e mai puțin favorabilă în comparație cu cele-lalte feluri de piatră, este chiar în parte mai mare de cât la granit, de oarece 4,99 l de piatră sfărâmată și 1,15 l praf se produse, așa că la 1 litru de piatră sfărâmată revineau 84 de lovituri și la 1 l de praf 364.

Această contradicțiune între consumațiunea însemnată de material și a *reziduului* mai mare se consideră ca datorite mărimii mai mici a sfărâmaturilor de piatră, precum și formei mai mult lungărețe a pietrelor. Căci aceste proprietăți favorizează că sfărâmaturile de piatră să intre unele

într'altele și prin urmare să devie mai compacte de cât în cazul când bucățile de piatră sunt mai mari sau de formă cubică. Cu cât însă materialul e mai unit într'o masă solidă, cu atât mai mult devine imobil și cu atât mai mare rezistență opune greutateilor ce alunecă pe d'asupra. Pentru că această întărire se obține mai repede cu pietre mai mici, trebuie ca și liniile de scufundare să ia mai curând un mers constant de cât când se întrebuințează sfărâmaturi de piatră mai mari, la care apare această dispozițiune solidă tocmai mai târziu și după umpleri mai dese.

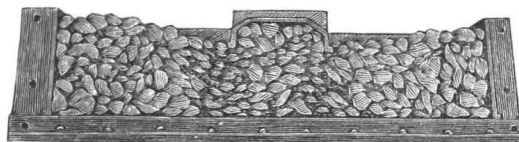


Fig. 16

Cu aceste detalii stau în contradicțiune rezultatele mai favorabile a *traversei cu costă*. Însă numai în aparență; pentru că cu *traversa costată* în cestiu ne nu numai că se evită ca la umplerea uneia din părți cea-l'altă să nu se slăbească, ci prin *costă* se îndreptează materialul vârat în jos unde trebuie să preseze sfărâmurile de piatră și să întărească așternutul.

e) *Experiența cu cuarțit*. (Tabloul No. 13 și 14; fig. 12, f. 31 și 32 din pl. și fig. 17 și 17-a de mai jos). Se făcură două experiențe și anume. cu sfărâmaturi de piatră mai mare și mai mică, a căror linii de scufundare arătate în fig. 12, f. 31 și 32, au luat un mers foarte variat. Liniile sfărâmurilor mai mari sunt foarte neregulate și 'și dobândesc cea mai mare valoare după a VI-a umplere cu 15,870, pe când liniile sfărâmurilor de piatră mai mici iau un mers regulat din afară înăuntru și făcând abstracție de întoarcerea de la umplerea a III-a, se urcă mereu, și la a VI-a umplere chiar cu 169,740 de încărcături stau la o înălțime, care nu e mai joasă de cât linia a IV-a de scufundări a traversei cu coastă îndopată cu granwacke. Consumațiunea de material e foarte mare la această d'a doua experiență, trebuind 4,62 l de piatră sfărâmată și 1,10 l praf. Prima experiență cu sfărâmaturi mai mari are mai puțin material mărunțit (2,55 l), dar a și suportat în totul numai 294,52 l de încărcături. Se confirmă dar și aci ceea-ce s'a

dis la dorit. *Patul cu sfărâmaturi de piatră mai mici (2 până la 5 cm.) se umple mai bine și dă un pat mai stabil de cât dacă sfărâmurile sunt mai mari și cubiforme.*

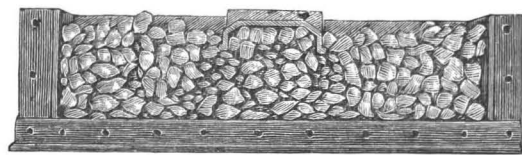


Fig. 17

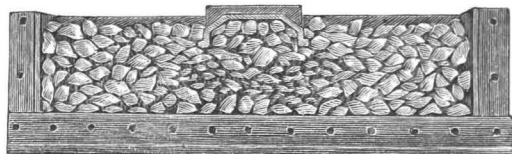


Fig. 17-a

Fig. 17 și 17-a dau secțiunile transversale ale *blocului de pietriș* ambelor experiențe; prima conține numai puține pietre mari, dar spații goale mari în *corpul traversei*, pe când cea d'a doua are sfărâmaturi mai mici și o construcție mai solidă.

f) *Experiența cu zgură din înaltele furnale*. Tabloul 15; fig. 14, f. 31 și 32 din planșă; fig. 18 de mai jos). Zgura era dintr'o usină mai mare care nu se gândise la utilizarea acestui material pentru întreținerea căii ferate, așa că la producerea zgurei nu ținuse de loc seamă de calitățile necesare pentru acest scop. Acesta trebuie să fie explicațiunea pentru ce rezultatele obținute au fost cu mult inferioare rezultatelor obținute, în ținutul său, cu sfărâmaturi de zgură. De și numărul încărcărilor e aproape ca și la granit, însă rezultatul ciuruirii e mult mai nefavorabil; căci consumațiunea de material conținea la 4,21 l, 2,01 l de praf. Raportat la numărul de *lovituri de târnăcop* revin numai 99 de lovituri l l de balast mărunțit și 208 la l l de praf. Secțiunea transversală *miezului de balast* arată cum, diferit de cele l'alte, o parte din materialul de umplut sfărâmat a și intrat în *corpul traversei*.

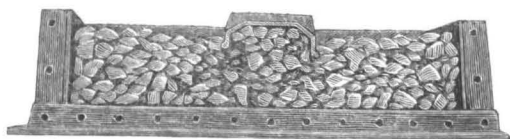
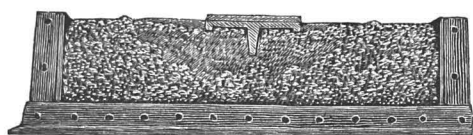


Fig. 18

g) *Experiența cu pietriș obicnuit, ne dat prin ciur.* Tabloul N. 16; fig. 15, f. 31 și 32; și fig. 19 de mai jos). În fine ca să se facă comparațiune și cu pietrișul nisipos obicnuit, după cum se găsește prin țările șese, se făcu o experiență și ca traversă se alese *traversa cu costă*, și ca înălțime de umplut s'a luat 20 m/m. și s'a tratat traversa, după o scufundare de 10 m/m. , *ca stând în aer (hohlliegend)*, adică după fie-care încărcare s'a ridicat iar până la acea înălțime. Acest balast nu s'a ridicat peste 51,762 de încărcături după a VII-a umplere, suma totală a celor opt umpleri făcute valora numai 162,844. Secțiunea transversală a *blocului de balast* de la fig. 19,



(Fig. 19)

este remarcabilă întru atât și că arată și mai clar conformațiunea din trei părți a *lăței* însă mai arată în acelaș timp că sub traversă nu pare a se fi ivit formațiunea unui corp cunerform, însă mișcările în formă de spirali au început chiar de la *suprafața superioară* a traversei.

Comparațiuni și rezultate. În fig. 16, f. 31 și 32 din planșă, sunt cele mai bune linii de scufundare a ambelor forme de traverse cu pietriș, precum și cu sfărâmaturi de basalt, diorit și cuarțit, și din care se vede o deosebire extra-ordinară. Linia cea mai de jos, formată din liniuțe, represintă partea superioară până la 20 m/m. scufundare a celei mai favorabile linii de scufundare N₂ XV a traversei *scobite* cu distanța dintre traverse de 0,95 m. și întrebuițându-se pietriș ciuruit (a se vedea tabloul No. 2, din Nr. precedent), în care traversa se scufundase cu 20 mm. după 36138 de încărcări. Această valoare e fără îndoială prea mare ca valoare medie, pentru că nici una din cele l'alte scufundări n'a atins nici măcar aproximativ această înălțime.

A doua linie, cu trăsături mai slabe, aparține *traversei cu costă* cu pietriș obicnuit ne dat prin ciur, fig. 15, f. 31 și 32 din planșă, în care după o scufundare de 10 m/m. , traversa a fost tratată *ca stând în aer*. Cu tot materialul mult mai prost

și de și traversa n'a fost umplută de cât de șapte ori, totuși linia de scufundare e mai bună de cât cea precedentă.

A treia linie plină este partea superioară a liniei de scufundare No. IX (tabloul No. 4 articolul din No. precedent a *traversei cu coastă* cu pietriș ciuruit. D'asupra ei și în partea inferioară ce se apropie de densa, se află a șasea linie de scufundare a traversei *scobite* cu sfărâmaturi de basalt, (linia punctată). Apoi vine a treia (compusă din puncte și linii subțiri) și a patra (compusă din puncte și linii groase) linie de scufundare a *traversei cu coastă* cu basalt, și între aceste două, linia traversei No. 51 cu diorit (cu liniuțe subțiri și câte două puncte) și cu cuarțit (liniuțe groase cu câte două puncte).

Cum din comparațiunea liniilor rezultă pe de o parte deosebirea între cele două forme de traverse, pe de altă parte rezultă ce influență mare are constituțiunea balastului asupra solidității căiei. Diferența dintre linia cea mai de jos compusă din liniuțe și a treia linie punctată ce urmează după aceasta, indică rezistența traversei No. 51 cu sfărâmaturi de basalt în comparație cu aceeași traversă întrebuițându-se însă pietriș ciuruit; diferență și mai pronunțată dacă se compară cele mai bune linii de scufundare de la cuarțit și diorit. Mersul liniei celei mai de sus, compuse din liniuțe și puncte, în comparațiune cu mersul liniei pline arată cât de superior e, la traversa cu costă, patul de piatră față de cel cu pietriș ciuruit.

Dacă se admite că sfărâmurile de basalt s'ar putea cerne în aceeași măsură cu părți *sfărâmate și mărunțite* ca pietrișul, la care se găsise 7,34 l de balast sfărâmat de la mărimea de 2 m/m până la praf (valoarea mijlocie a experiențelor de la pag. în articolul din No. precedent ar trebui, de ôre-ce pentru sfărâmarea 1 l sfărâmaturi de piatră trebuia aproape îndoit atâtea lovituri ca la pietriș, să se umple și traversa No 51 de un număr îndoit de ori cu basalt, adică să se umple de 36 ori de oare-ce traversa cu așternut de pietriș a fost umplută de 18 ori. Primele șase umpleri cu sfărâmaturi de basalt au dat în total 496159 de încărcări; fie-care din cele-l'alte ar da cel puțin tot cât și a șasea umplere, adică 195000, așa că cele 30 umpleri încă de făcut ar fi suportat un

număr de încărcături de $30 \times 195000 = 5850000$, prin urmare sfărâmurile de basal în total = 6346159, până am deveni așa de neintrebuițabil ca pietrișul. Dacă se admite în favoarea pietrișului că traversa sa după cum s'a întâmplat în experiențe, s'ar fi scufundat până la $30^m/m$ fără ca să se umple iar, și de oare-ce pietrișul nu se mai putea întrebuița după un milion de încărcături, ar fi fost să se înnoiască așternul de pietriș cel puțin de șase ori și să se umple de $6 \times 18 = 108$ ori. *Prin urmare cu toată presupunerea cea mai favorabilă pentru pietriș, la patul cu pietriș consumațiunea de material e cel puțin de șase ori și plata de lucru de trei ori mai mare ca la basalt.* Pentru că după prețul curent însă sfărâmurile de piatră tare nu costă de cât indoit mai mult de cât pietrișul bun, e mai avantajos, fără a ține seamă de modul construcțiunei și de forma traversei, la căi cu trafic mare să se întrebuițeze numai sfărâmături de piatră tare.

Pentru judecarea bunătății balastului trebuie să se deosebească pe de o parte soliditatea sa în contra acțiunei distrugătoare a loviturilor de îndopare, iar de altă parte, proprietatea sa de a forma pentru traverse, cât se poate mai curând, o pozițiune stabilă.

Stabilitatea rezultă din cantitatea de material mărunțit sau sfărâmat găsit după terminarea fiecărei experiențe; iar rezistența, din numărul de încărcări, prin urmare din mersul liniei de scufundare. În tabloul 17 se găsesc valorile corespunzătoare. După bunătate diferitele feluri de piatră s'ar grupa:

După rândul 8

Grauacke	cu 444	lovituri	1	1	de balast sfărâmat
Basalt	« 422	«	1	«	«
Cuarțit	« 322	«	1	«	«
Diorit	« 245	«	1	«	«
Granit	« 175	«	1	«	«
Zgură	« 158	«	1	«	«
Pietriș	« 142	«	1	«	«

După rândul 10

Basalt	cu 676	lovituri	1	1	praf
Grauacke	« 606	«	«	1	«
Cuarțit	« 434	«	«	1	«
Diorit	« 364	«	«	1	«
Granit	« 249	«	«	1	«
Zgură	« 208	«	«	1	«
Pietriș	« 198	«	«	1	«

După amândouă rezultatele reese că grauacke și basalt, după aceste feluri de piatră vine imediat, cu o diferență de vre-o $\frac{1}{2}$, cuarțitul și dioritul, pe când granitul și cu zgura nu întrec de cât cu puțin pietrișul ciuruit.

Pentru a obține asemenea raporturi și relativ la rezistența și stabilitatea patului traversei, s'a dat, în rândul 11 din tabloul No. 17, numărul de încărcări ce a suportat cea mai bună umplere (până la scufundarea de $20^m/m$), sau pe cari le ar fi umplut, și valorile acestora din urmă au fost determinate după mersul celei mai lungi și mai apropiate linii.

Numirile ast-fel obținute se împart prin numerile, din rândurile 5, 7 și 9 și valorile obținute, pot servi pentru a dobândi o comparațiune. Dacă acum alegem rindurile (13) balastului sfărâmat și 14 al prafului, obținem:

După rândul 13

Diorit	cu 310,000	încărcări
Cuarțit	« 278,000	«
Grauacke	« 200,000	«
Basalt	« 184,000	«
Zgură	« 73,000	«
Granit	« 70,000	«
Pietriș	« 49,000	«

După rândul 14

Diorit	cu 461,000	încărcări
Cuarțit	« 376,000	«
Basalt	« 300,000	«
Grauacke	« 290,000	«
Zgură	« 101,000	«
Granit	« 101,000	«
Pietriș	« 83,000	«

Numerile nefavorabile pentru basalt și grauacke se datoresc în parte firelor prea mari de piatră; căci cu pietre mai mici, mai cu seamă cu de acelea de o aparență sistoasă și conchilieră, spațiul gol din și de sub traversă poate mai bine fi astupat, de cât cu o piatră care e cubiformă și mare în bob. Așa că după cele două experiențe cu cuarțit se poate admite că și basaltul și grauacke vor da rezultate mai bune cu pietre mai mici, granitul și zgura întrebuițându-se sub o mărime nemerită pot să dea oare-cari îmbunătățiri, totuși nu vor putea nici o dată atrage valorile primelor feluri de piatră

Din praful obținut de la diferitele experiențe s'a făcut, adăogându-se puțină apă, turte de nomol și acestea s'au uscat mai târziu din cari s'a determinat apa care a supt-o, mai târziu s'a determinat și prin cântărire, după ce turtele se uscase iar absorbisera apă:

Praful de basalt	21,0	de H.
« « grauacke	25,0	«
« « diorit	26,5	«
« « cuarțit	26,5	«
« « granit	24,0	«
« « zgură	19,0	«
« « pietriș	20,0	«

Apa era repede absorbită la basalt și la zgură, ceva mai încet la pietriși, granit și granwache, iar apa turnată pe praful de diorit se strîngea înția în picături ca mercurul și tocmai după 3 până la 5 minute pătrundea înăuntru. La praful de cuarțit se produce acest fenomen într'un mod și mai distinct, apa rămînea limpede de tot și abia după vr'o 40 de minute se unea cu praful.

Uscarea turtelor de nomol se făcea destul de egal la toate probele, cuarțit zgură și pietrișul erau cu totul uscate după vr'o 30 de ore, cele-l'alte de la 40 până la 50 de ore. Constituția turtelor uscate era foarte diferită. Turtele de zgură, granit și cuarțit era incoerente și nisipöse, ceva mai tare era turta de basalt, pe când pietrișul, granwache și dioritul dădeau turte destul de tari, a căror constituțiune explică în deajuns impermeabilitatea căilor pline de asemenea nomol.

Rezultatele principale ale cercetărilor ce au ținut aproape doi ani se pot rezuma în modul următor:

1. Sub fie-care traversă de drum de fer se formează, în virtutea îndopărei și a scufundării sale, un corp în formă de ladă, a cărei lățime și înălțime depinde de distanța traversei și de balast. Cu cât e mai larg patul traversei, cu atât e mai lată și mai înaltă lada și invers.

2. Cu cât traversele sunt mai aproape unele de altele, cu atât mai curînd devine stabil patul de sub traversă, și cu atât mai mici sunt cheltuelele de întreținere și consumațiunea de material.

3. Traverse de formă scobită (No. 51 a căi statului prussian) sunt supuse la o pierdere însemnată din înălțimea de umplut, adică după îndopare se scufundă iarăși repede îndărăt cu o cantitate determinată. Această cătime e la patul de pietriși de 18 până la 24 $\frac{m}{m}$, la sfărămături de piatră de 10 pină la 14 $\frac{m}{m}$, iar la traversa cu cîstă precum și la traverse de lemn, această pierdere din înălțimea de îndopat nu e nici pe jumătate.

4. Traversa scobită (No. 51) cere pentru întreținerea căi îndoit mai multă cheltuială și are trebuință de material de umplut îndoit, de cît traversa cu coastă și traversa de lemn.

5. Cheltuiala la patul de sfărămături de piatră din piatră tare este întreit mai mare de cît la patul de pietriși, iar consumațiunea de balast e de șase ori mai mare.

6. Materialul din pietre mai mici și concoide convine mai bine petnru a dobîndi un pat de traversă stabil, de cît cel din pietre mai mari și cubiforme.

TABLOUL No. 1

a) scufundărilor și încărcărilor traversel scobite No. 51 a drumului de fer pruslan cu patul de pietriș și distanța de traversă de 0,75 m.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	12 umpleri (îndopări)
Numerul de lovituri	87	80	80	75	70	70	65	65	64	60	60	56	832 lovituri
scufundare în m-m	Numărul încărcărilor cînd începe scufundarea												
2	0	0	0	0	4	7	6	12	13	13	21	30	Suma încărcărilor = 103279
4	0	6	5	7	11	15	18	21	32	29	51	78	
6	0	15	10	16	22	28	24	41	63	54	122	162	
8	5	24	21	29	40	52	51	67	117	91	202	303	
10	14	35	35	47	64	82	98	110	204	159	366	636	
12	22	48	52	79	97	138	144	192	305	243	761	1183	
14	26	60	76	132	142	214	259	327	420	652	1737	2719	
16	34	75	104	197	211	343	455	525	893	1112	3547	4943	
18	47	97	139	287	293	488	896	1010	1376	1902	6587	8533	
20	60	126	205	467	427	830	2091	2650	2800	3396	13497	18893	
22	74	167	252	769	607	1318	3644	5043	8000	4418	28015	30167	*) la 29,0 m/m
24	89	215	280	1133	911	1832	8291	8677	15300	6327	62793	54093	
26	96	290	427	1671	1687	3673	16905	19797	42307	20448	103757	101889	
28	110	427	595	2291	2257	6094	26164	43647	90000	63316	146807	146603	
30	126	790	1050	3379	8889	16167	42300	132764	213161	142935	260700	212000	

Rezultatul ciuruirii:

Mărime de 6—5 $\frac{m}{m}$ — 0,31 l.

4 » — 1,24 »

3 » — 1,92 »

2 » — 0,92 »

1 » = 0,49 »
 $\frac{3}{4}$ » = 0,85 »
 praf = 3,36 »
 9,00 l.

9,00 l de balast mărunțit sau 1 l la 92 de lovituri.

TABLOUL No. 2

al liniilor de scufundare a traversei No. 51 de la drumul de fer prusian cu patul de pietriș și distanța între traverse de 0,55 m.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	8 umpleri
Numărul loviturilor	84	80	75	70	70	65	60	62	566 de lovituri
scufundare în m/m	Numărul încrucișărilor la începutul scufundării								
2	0	11	7	15	11	15	11	13	Suma încărcărilor = 111005*
4	0	24	17	34	32	36	78	56	
6	2	43	35	66	73	77	168	115	
8	6	64	59	104	159	144	350	314	
10	11	87	89	187	339	243	768	709	
12	18	116	138	254	587	461	1112	1769	
14	27	158	213	404	877	774	1604	2453	
16	36	201	299	476	1143	1146	2610	5047	
18	47	250	449	591	1363	2015	7154	15321	
20	62	308	577	744	1680	291	11902	35413	
22	86	329	771	1176	2075	5455	42274	59179	
24	115	505	1137	2314	2641	17055	89628	94529	
26	201	790	1833	4692	4701	46021	184728	157329	
28	316	1385	3903	10457	4096	159053	320009	330600	
30	600	3057	11161	36844	44895	224000	451000	338500*	* la 28,5 m/m

Rezultatul ciuruirii:

Mărimea de la $6-5^m/m = 0,18$ l.

4 » = 0,95 »

3 » = 1,72 »

2 » = 0,72 »

1 » = 0,32 » { 3,28 l de material sfărâmat prin urmare 1 l la 172 lov.

$\frac{3}{4}$ » = 0,68 » { 1 l praf la 248 lovituri

praf = 2,28 »

6,86 l.

8,86 de balast mărunțit sau 1 l la $\frac{5,66}{6,86} = 81$ lovituri

TABLOUL No. 3

al liniilor de scufundare a traversei cu coastă cu așternut de pietriș, distanța între traverse 0,75 m. și adânc așezată.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	7 umpleri
Numărul loviturilor	80	72	67	65	60	50	55	449 de lovituri
scufundare în m/m	Numărul scufundărilor când începe scufundarea							
2	1	4	3	13	32	29	127	Suma încărcărilor = 1116302
4	4	9	12	42	152	104	534	
6	7	37	52	157	442	418	1920	
8	11	86	112	295	904	1080	4904	
10	23	196	270	650	2748	2425	17954	
12	36	379	532	1077	3264	5541	74964	
14	60	641	1144	1986	6056	19485	149500	
16	90	947	1737	3350	10235	49185	154305*	
18	135	1257	2508	4472	15270	91319	—	
20	190	1594	3596	6708	27486	125407	—	
22	290	2287	5928	9022	17498	196535	—	
24	336	2767	8695	13570	70570	277081	—	
26	460	3477	11618	17574	100170	356181	—	
28	633	4648	20732	24144	14730	486681	—	
30	963	10365	50878	59424	191790	617577	—	* la 14,4 m/m

Rezultatul ciuruirii:

Mărimea de la $6-5^m/m = 0,24$ l.

4 » = 1,05 »

3 » = 1,47 »

2 » = 0,67 »

1 » = 0,26 »

$\frac{3}{4}$ » = 0,65 » { 1,80 l de material sfărâmat prin urmare 1 l la 161 lov.

praf = 1,83 » { 1 l praf la 238 lovituri.

6,23 l.

6,23 l de balast mărunțit sau 1 l la 72 lovituri.

TABLOUL No. 4

al liniilor de scufundare a traversei cu coasta de 0,24 m. lățime cu așternut de pietriș între traverse 0,75 m. și pozițiune înaltă.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	7 umpleri
Numărul de lovituri	87	64	63	67	55	62	66	404 de lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundărilor							
2	0	0	33	8	28	35	56	Suma încărcărilor = 399188
4	8	8	141	57	257	410	314	
6	21	25	415	181	1178	1754	804	
8	42	74	731	416	2718	6990	1600	
10	67	197	1077	1128	7028	14690	3500	
12	114	336	1577	2152	14228	24190	7880	
14	183	512	2077	4174	24890	31703	21900	
16	267	836	2933	8694	44628	60700	27100*	
18	381	1242	3601	17928	82200	96000	—	
20	739	1912	4177	47200	161633	150399*	—	
22	863	2876	5077	89430	—	—	—	
24	1557	4738	5877	113328	—	—	—	
26	1753	4896	6977	157000	—	—	—	
28	2363	6712	7670	227000	—	—	—	
30	3703	13412	11145	322800	—	—	—	* la 19,2 mm * la 14,4 mm

Rezultatul ciuruirii:

Mărime de la $6-5^m/m = 0,21$ l

5-4 » = 1,16 »

4-3 » = 1,47 »

3-2 » = 0,66 »

2-1 » = 0,30 »

1- $\frac{3}{4}$ » = 0,56 »

praf = 2,17 »

6,53 l

6,53 l material mărunțit sau $\frac{464}{6,53} = 71$ lovituri 1 l

TABLOUL No. 5

al liniilor de scufundare a traversei cu coastă de 0,25 m.
lățime cu așternut de pietriși, distanță între traverse 0,65 m.
și pozițiune adîncă

No. umplerii	I	II	III**)	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	84	80	86	58	60	65	433 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	4	2	3	54	129	56	**) Umplerea III-a a fost făcută de un alt lucrător care încă nu era destul de îndemnat și care vîna tîrnăcopul mai adîncășa cît putea se stabili pe o adîncime mai mare Suma încărcărilor = 177802
4	8	15	13	240	608	256	
6	14	118	35	616	2565	1702	
8	23	340	71	2736	10732	4451	
10	45	571	140	5546	35033	18355	
12	70	776	250	10266	70983	57554	
14	95	988	475	24180	167463	108630*)	
16	128	1210	690	43108	261587	—	
18	163	2076	116	76596	427113	—	
20	201	2255	1706	123022	667533	—	
22	264	2118	5041	168606	751579*)	—	*) la 20,6 mm
24	341	4556	12240	246686	—	—	
26	451	5055	26562	335746	—	—	
28	640	6892	69001	175846	—	—	
30	1876	19454	132860	763613	—	—	

Rezultatul ciuruirii:

Mărime de la 6—5^m/m = 0,26 l

5—4 » = 1,08 »

4—3 » = 1,66 »

3—2 » = 0,72 »

2—1 » = 0,33 »

1—3/4 » = 0,66 »

praf = 1,80 »

6,5 l

6,5 l material mărunțit sau $\frac{433}{6,51} = 66$ lovituri la 1 l.

TABLOUL No. 6

al liniilor de scufundare a traversei cu coastă de 0,24 lățime cu așternut de pietriși, distanță între traverse de 0,36 m. și pozițiune înaltă.

No umplerii	I	II	III	3 umpleri
Numărul de lovituri	76	79	60	215 lovituri
scufundare în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării			
2	64	400	101	Suma încărcărilor = 1133035
4	295	800	440	
6	710	2600	2100	
8	1585	13000	16900	
10	3085	40000	45700	
12	7835	76000	82000	
14	20785	186000	138000	
16	34885	292000	326400	
18	63385	431000	318300*)	
20	116985	586400	—	
20,8	198.85	—	*) la 16,4 mm	

Rezultatul ciuruirii:

Mărime de la 6—5^m/m = 0,15 l

5—4 » = 0,62 »

4—3 » = 1,09 »

3—2 » = 0,36 »

2—1 » = 0,19 »

1—3/4 » = 0,33 »

praf = 1,04 »

3,70 l

Material mărunțit = 3,70 l sau $\frac{15}{3,70} = 1$ la 58 lovit.

TABLOUL No. 7

al liniilor de scufundare a traversei scobită No. 52 de la drumul de fer prusian întrebuițându-se sfărămături de basalt și distanță între traverse de 0,95 m.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	419 lovituri
scufundare în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	0	11	62	500	352	333	Suma încărcărilor în total = 496159
4	17	78	265	5116	3892	4515	
6	54	164	865	16416	6890	15300	
8	115	389	7160	38516	10500	31000	
10	170	803	16078	50100	15890	41900	
12	250	1573	18567	58116	25400	63700	
14	415	6703	20870	64210	44400	85700	
16	645	12350	24465	76817	70500	143600	
18	965	17050	29670	90300	88000	14400	
20	1315	30638	38100	119411	111392	195000	

Rezultatul ciuruirii:

Mărime de la 12—4^m/m = 0,26 l

4—3 » = 0,66 »

3—2 » = 0,34 »

2—1 » = 0,15 »

1—3/4 » = 0,26 »

praf = 0,65 »

2,32 l

Material mărunțit = 2,32 l sau $\frac{419}{2,32} = 181$ lov

TABLOUL No. 8

al liniilor de scufundare a traversei cu coastă de 0,25 m. lățime cu sfărămături de basalt și distanță între traverse de 0,95 m.

No. umplerii	I	II	III	IV	4 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	283 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării				
2	23	53	480	1100	Suma încărcărilor = 512366
4	135	410	7316	21540	
6	365	1050	21300	97740*)	
8	1885	4350	38200	—	
10	3612	7450	62816	—	
12	6300	13550	128500	—	
14	9400	19850	273810	—	
16	12200	33540	328076*)	—	
18	18260	50400	—	—	
20	26765	61634	—	—	
20,8	31415	—	*) la 14,4 mm	*) la 5,9 mm	

Resultatul ciuruirii:

Mărime de la 12 —	$4^m/m = 0,21$	1
4 — 3 «	$= 0,46$	«
3 — 2 «	$= 0,21$	«
2 — 1 «	$= 0,08$	«
1 — $3/4$ «	$= 0,15$	«
praf «	$= 0,40$	«
	<u>1,51</u>	l.

Sfărămături de piatră mărunțită = 1,51 l sau 1 l la 188 lovituri.

TABLOUL No. 9

Al liniilor de scufundare a traversei scobită No. 51 a drumului de fer prusian cu sfărămături de grauwacke și distanța între traverse de 0,95".

No. umplei	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	419 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	0	0	0	0	0	0	Suma încărcărilor = 396333
4	0	1	2	11	10	11	
6	2	5	4	54	50	80	
8	5	27	11	113	198	424	
10	10	212	29	270	795	9674	
12	16	288	46	620	10068	16000	
14	27	368	107	5320	17068	21173	
16	53	478	335	22020	30460	38174	
18	76	618	505	37820	65780	88674	Suma încărcărilor = 396333
20	99	1034	1485	90852	188794	104064	

Resultatul ciuruirii:

Mărime de la 12 —	$4^m/m = 0,01$	1
4 — 3 «	$= 0,21$	«
3 — 2 «	$= 0,68$	«
2 — 1 «	$= 0,11$	«
1 — $3/4$ «	$= 0,18$	«
praf «	$= 0,65$	«
	<u>1,84</u>	l

1,84 l de sfărămături de piatră mărunțită sau 1 l la 228 lovituri.

TABLOUL No. 10

Al liniilor de scufundare a traversei cu coasta de 0,24" lățime cu sfărămături de grauwacke și distanța între traverse 0,95".

No. umplei	I	II	III	IV	4 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	283 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării				
2	0	11	38	230	Suma încărcărilor = 518080
4	0	38	230	5770	
6	0	336	3000	20060	
8	2	677	14600	193800	
10	6	2331	34130	136113*	
12	13	8966	82000	—	
14	24	17630	170400	—	
16	55	26456	194656*	—	
18	93	58646	—	—	
20	189	187120	*(la 14,2 mm)	*(la 14,2 mm)	

Resultatul ciuruirii:

Mărime de la 12 —	$4^m/m = 0,095$	1
3 «	$= 0,265$	«
2 «	$= 0,118$	«
1 «	$= 0,047$	«
$3/4$ «	$= 0,094$	«
praf «	$= 0,500$	«
	<u>1,119</u>	l

Sfărămături de piatră mărunțită = 1,12 l sau 253 lovituri pentru 1 l

TABLOUL No. 11

Al liniilor de scufundare a traversei scobite No. 51 de la drumul de fer prusian cu sfărămături de granit și distanța între traverse 0,95".

No. umplei	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	419 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	0	0	2	16	4	3	Suma încărcărilor = 359296
4	3	10	22	182	50	49	
6	8	41	72	2218	232	165	
8	14	115	244	10630	346	1060	
10	28	210	756	38318	1286	3390	
12	52	1696	1365	47118	2986	10384	
14	104	4600	4756	60118	7886	20610	
16	231	7077	7256	77000	16286	48800	
18	630	11922	16756	93100	27590	117865	
20	1272	27172	27634	122632	41072	169510	

Resultatul ciuruirii:

Mărime de la 12 —	$4^m/m = 0,30$	1
4 — 3 «	$= 0,82$	«
4 — 2 «	$= 0,47$	«
2 — 1 «	$= 0,24$	«
1 — $3/4$ «	$= 0,48$	«
praf «	$= 1,68$	«
	<u>3,99</u>	l

3,99 l de material mărunțit sau 1 l la 105 lovituri.

TABLOUL No. 12

Al liniilor de scufundare a traversei scobite cu sfărămături de diorit din Saarbrücken

No. umplei	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	74	61	68	419 lovituri
Scufundarea în m/m	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	3	5	100	186	19	908	Suma încărcărilor = 692529
4	14	46	355	1800	231	3600	
6	44	82	3825	11490	3800	17700	
8	61	332	21630	26600	16000	41200	
10	95	308	24620	59300	53300	98400	
12	157	14880	27160	116100	122350	169740	
14	331	24900	32600	220900	—	—	
16	617	37400	50800	242900*	—	—	
18	1757	61790	84500	—	—	—	
20	6357	58382	91600	166 mm	—	—	

*Resultatul ciuruirii:*Mărimile de la $12-4^m/m = 2,20$ l.

4-3	«	0,74	«
3-2	«	0,34	«
2-1	«	0,15	«
1- $\frac{3}{4}$	«	0,41	«
$\frac{3}{4}$ până la praf = 1,15 «			
4,93 l.			

4,99 l. de piatră mărunțită sau 1 l. la 84 lovituri.

TABLOUL No. 13

Al liniilor de scufundare a traversei scobite cu sfărâmaturi de cuarțit din lacul de la Nieski (Kahlfurt-Filkenberg). Prima încercare cu bob mare

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	7 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	67	486 lovituri
Scufundarea în mm.	Numărul încărcărilor la începerea scufundării							
2	0	0	1	0	0	0	0	Suma încărcărilor = 294521
4	0	12	18	36	4	12	8	
6	5	36	125	1028	27	140	1836	
8	13	64	352	2610	105	1050	11200	
10	31	106	548	12242	460	3460	31911	
12	43	231	1008	14040	1160	7055	39875	
14	72	324	1340	15000	2260	9800	42325	
16	120	434	3448	16000	4600	16700	45101	
18	146	624	10750	21000	10200	40600	54001	
20	211	934	18503	49500	22800	115870	86700	

*Resultatul ciuruirii:*Mărimile de la $12-4^m/m = 0,27$ l.

4-3	»	0,64	»
3-2	»	0,30	»
2-1	»	0,12	»
1- $\frac{3}{4}$	»	0,22	»
praf = 1,00 «			
2,55 l.			

2,55 l. de material mărunțit sau 1 l. la 191 lovituri.

TABLOUL No. 14

Al liniilor de scufundare a traversei scobite cu sfărâmaturi de cuarțit din lacul de la Nieski (Kohlurt-Falkenberg). A doua încercare cu bob mai mic

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	419 lovituri
Scufundarea în mm.	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	3	2	10	12	34	188	Suma încărcărilor = 588172
4	24	26	157	74	405	3900	
6	74	132	450	1150	1000	30200	
8	169	740	1200	3450	3200	13600	
10	310	4244	2306	8500	10400	169740*	
12	700	7640	3400	16150	51900	—	
14	2643	13450	4450	70900	85000	—	
16	7850	19800	6250	139000	131782*	—	
18	15950	26700	10000	169200	—	—	
20	24550	34100	20000	208000	145111	82111	

*Resultatul ciuruirii:*Mărimile de la $12-4^m/m = 2,05$ l.

4-3	«	0,73	«
3-2	«	0,35	«
2-1	«	0,13	«
1- $\frac{3}{4}$	«	0,26	«
$\frac{3}{4}$ de la praf = 1,10 «			
4,62 l.			

4,62 l. de piatră mărunțită sau 1 l. la 91 lovituri.

TABLOUL No. 15

Al liniilor de scufundare a traversei scobite cu sfărâmaturi de șgură din înaltele furnale

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	6 umpleri
Numărul de lovituri	76	70	70	67	68	68	419 lovituri
Scufundarea în mm.	Numărul încărcărilor la începerea scufundării						
2	0	0	9	36	38	60	Suma încărcărilor = 302916
4	0	4	48	120	147	350	
6	0	17	148	467	450	1580	
8	6	32	815	1561	942	4790	
10	15	60	1960	5200	3650	9200	
12	35	146	2450	9200	6540	15800	
14	42	332	3670	15100	12500	21680	
16	66	932	4960	24200	20250	30810	
18	148	2032	6870	30300	30042	91380	
20	298	5332	10860	42065	41090	203330	

*Resultatul ciuruirii:*Mărimile de la $12-4^m/m = 0,27$ l.

4-3	»	0,75	«
3-2	»	0,42	«
2-1	»	0,26	«
1- $\frac{3}{4}$	»	0,50	«
praf = 2,01 «			
4,21 l.			

Balast mărunțit = 4,21 l. sau 93 lovituri la 1 l.

TABLOUL No. 16

al liniei de scufundare a traversei cu coastă întrebunându-se pietriși neciuruit.

No. umplerii	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	8 umpleri
No. loviturilor	76	70	70	67	68	68	66	60	545 lovituri
scufundarea în mm.	Numărul încărcărilor la începerea scufundării								
2	0	0	0	0	4	4	16	4	Suma încărcărilor = 162844
4	0	2	16	25	86	103	252	55	
6	0	16	77	161	371	408	1102	320	
8	0	47	210	400	1411	2050	4300	1640	
10	3	123	486	1925	3020	5240	7700	5800	
12	13	250	700	3225	4310	8818	13800	5340	
14	25	451	1015	4400	6611	13030	21800	8900	
16	48	1291	1480	6330	9300	17238	41000	15000	
18	72	1981	2230	8325	16400	21550	45600	23800	
20	129	3300	3630	10004	26063	33746	61762	33600	

TABLOUL No. 17

al consumațiunii de balast și al încărcărilor tuturor experiențelor.

Felul balastului	Forma traversei	Numărul		Balast mărunțit de 12 m.m. până la praf		Material sfărâmat de 2 m. m. până la praf		Praf		Numărul încărcărilor celei mai bune umpleri	Numărul încărcărilor cari revin întrebuițându-se pentru fundament cea mai bună umplere (rîndul 11, la un litru		
		umpleri-lor	loviturilor	1	loviturile ce revin la 11.	1.	loviturile ce revin la	1.	Numărul loviturilor la 11		de piatră mărunțită rîndul 5	de balast sfărâmat rîndul 7	de praf rîndul 9
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Basalt		6	419	2,32	181	1,06	395	0,65	645	195000	84000	184000	300000
	Val. medii	4	283	1,51	188	0,63	449	0,40	707	1230000	814000	1953000	3075000
Grauwacke		6	419	1,84	228	0,94	446	0,65	646	188794	103000	200000	290000
	Val. medii	4	283	1,119	253	0,64	441	0,50	566	1040000	929000	1622000	2080000
Granit		6	419	3,99	105	2,40	175	1,68	249	169510	46000	70000	101000
Diorit		6	419	4,99	84	1,71	245	1,15	364	530000	106000	310000	461000
Cuarțit		7	586	2,55	191	1,34	363	1,00	486	115870	45000	86000	116000
	Val. medii	6	419	4,62	91	1,49	281	1,10	381	700000	151000	470000	636000
Zgură		6	419	4,21	99	2,77	138	2,01	208	203330	48000	73000	101000
Pietriși		18	1178	—	—	7,34	168	5,31	221	36138	—	49000	68000
Ciuruit	Val. medii	6	400	—	—	3,25	123	2,30	174	190000	—	38000	83000
		—	—	—	—	—	142	—	198	—	—	—	—

Schubert, Director de drum de fer.

NOTĂ RELATIVĂ LA CALCULUL MOMENTELOR INCOVOETOARE

În No. 1 din anul 1895 al acestui Buletin, am arătat un mijloc de a simplifica calculul momentelor încovoetoare și puterilor tăetoare în cazul încărcărilor uniform distribuite, și în cazul când panourile sunt egale. În această notă voi arăta un metod pentru a simplifica calculul momentelor încovoetoare în cazul încărcărilor concentrate și când se caută momentele în punctele de aplicațiune a forțelor. Acesta este de alt-fel și cazul cel mai des întâlnit în practică, când e nevoie a se calcula eforturile produse de încărcări concentrate. În adevăr, în cazul unei grindii simple virfurile poligonului momentelor se găsesc pe direcțiunea forțelor, iar între două forțe consecutive momentele variază ca ordonatele unei linii drepte ast-fel că cunoscându-se momentele în punctele de aplicațiune a forțelor, momentele în alte puncte se deduc ușor prin interpelațiuni lineare. În cazul

grindilor cu zăbrele se vor descompune forțele ce acționează grinda în altele aplicate la noduri, se va descompune grinda în sisteme, în cazul sistemelor multiple și se vor calcula momentele la noduri, adică tot în punctele de aplicațiune a forțelor.

Să considerăm pentru mai multă generalitate o grindă continuă supusă la acțiunea unui sistem de încărcări concentrate. Fie A_i și A_{i+1} punctele de aplicațiune a două forțe consecutive între cari nu se află nici un reazem. Fie M_i și M_{i+1} momentele încovoetoare în aceste puncte, P_i și P_{i+1} puterile tăetoare imediat la stînga și la dreapta punctului A_i ; P_i forța ce acționează în punctul A_i . Avem în mod evident :

$$1) P_{i+1} = P_i - F_i$$

Fie S reazemul imediat la stînga punctului A_i .

Să facem o secțiune prin grindă imediat la dreapta punctului S și să depărtăm porțiunea din grindă de la stînga acestei secțiuni. Pentru ca condițiunile de echilibru să nu se schimbe va trebui să introducem în această secțiune un cuplu al cărui moment p să fie egal cu momentul încovăetor pe reasemul S și o forță π a cărei intensitate să fie egală cu puterea tăetoare de la dreapta lui S. Să facem acum o secțiune imediat la dreapta punctului A_i și să depărtăm porțiunea de grindă SA_i . Pentru aceasta va trebui să mutăm în A_i toate forțele și cuplele dintre punctele S și A_i .

Momentul unui cuplu fiind același în raport cu ori-ce punct din planul său, cuplul p se va transporta nemodificat în punctul A_i , însă mutarea unei forțe în A_i , necesită introducerea unui cuplu al cărui moment este egal cu momentul acelei forțe în raport cu A vom obține ast-fel în punctul A_i un cuplu resultant al cărui moment va fi egal cu momentul încovăetor M_i din punctul A_i , și o resultantă egală cu puterea tăetoare P_{i+1} de la dreapta punctului A_i . În fine să facem o secțiune imediat la stînga punctului A_{i+1} și să depărtăm porțiunea de grindă $A_i A_{i+1}$. Vom obține în A_{i+1} un cuplu al cărui moment este M_{i+1} și tot forța P_{i+1} de oare-ce de la dreapta lui A_i până la stînga lui A_{i+1} nu avem nici o forță, punctele A_i și A_{i+1} fiind punctele de aplicațiune a două forțe consecutive. Dar pentru a muta forța P_{i+1} din A_i în A_{i+1} , trebuie să mai introducem în A_{i+1} un cuplu al cărui moment este produsul acestei forțe prin distanța cu care ea a fost mutată, adică prin depărtarea punctelor A_i, A_{i+1} pe care să o însemnăm cu d_{i+1} . Deci momentul M_{i+1} se va compune din momentul cuplului din A_i , adică M_i , care trece nemodificat în A_{i+1} , și din momentul $P_{i+1} d_{i+1}$ al forței P_{i+1} avem deci egalitatea :

$$2) M_{i+1} = M_i + P_{i+1} d_{i+1}$$

Din această egalitate deducem următoarea regulă :

Pentru a găsi momentul încovoetor în punctul de aplicațiune al unei forțe situată imediat la dreapta altei forțe (sau reacțiunei unui reazem), nu avem de cât să sporim momentul încovoetor în punctul de aplicațiune al acestei din urmă forțe (sau momentul pe reazem), cu produsul puterii tă-

etoare de la stînga forței considerate, prin distanța de la acesta până la forța situată imediat la stînga ei (sau până la reazem).

Se vede imediat că, cunoscându-se momentele pe reazeme și reacțiunile reazemelor, calculul unui moment prin aplicațiunea acestei regule nu necesită de cât o înmulțire și o adunare, cînd cunoștința puterilor tăetoare este necesară pentru calcularea rezistenței la puterea tăetoare. Chiar admitându-se că purerile tăetoare nu ar fi necesare (ca de exemplu la calculul unei grindii cu tălpile curbe, unde s'ar calcula zăbrelele tot cu ajutorul momentelor la noduri), totuși calculul unui moment nu necesită în plin de cât o scădere pentru a obține pe P_{i+1} din P_i cu ajutorul egalității 1). Calculul direct al unui moment însă, ar necesita o interpelațiune (2 înmulțiri, o adunare, o scădere și o împărțire) a momentelor pe reasem, o înmulțirea a reacțiunei prin distanța și la secțiunea considerată, scăderea din acest produs a sumei momentelor forțelor coprinse între secțiunea considerată și reazemul de la stînga ei, și apoi sumarea rezultatelor. Reacțiunea de care am vorbit trebuie calculată în ipotesă, că traversa considerată este independentă.

Aplicațiunea acestei regule mai prezintă și un alt avantaj ; ea ne dă mijlocul de a controla calculele făcute pentru aflarea momentelor, fără a mai reîncepe operațiunile. Momentele ne fiind calculate independent unul de altul, ca în metoda obișnuită, verificarea ultimului moment, aduce cu sine verificarea tuturor momentelor, căci toate momentele au contribuit pentru aflarea ultimului. Acest mijloc de verificare este următorul. După ce s'a calculat momentele încovoetoare în punctele de aplicațiune ale forțelor ce acționează o travee, vom calcula tot cu ajutorul regulei date, momentul pe reasemul din dreapta al acestei travee, și dacă momentul obținut este egal cu momentul pe reasem cunoscut mai dinainte, atunci putem afirma că operațiunile au fost bine făcute. Se poate întimpla că chiar calculându-se exact momentele, verificarea să nu reușească. Aceasta ne indică că există o eroare sau mai multe la calculul reacțiunilor reazemelor sau la calculul puterilor tăetoare, și prin urmare trebuie căutate acele erori. Mai mult încă, această verificare nu reușește dacă calculăm reacțiunile cu ajutorul forțelor date, iar mo-

mentele cu ajutorul încărcărilor repartisate la noduri, când această repartisare nu a fost bine făcută. Se vede deci că aplicațiunea regulei date ne poate permite și verificarea repartisărei încărcărilor la noduri.

Ca exemplu de explicare acestei regule vom calcula momentele încovoetoare în punctele de aplicațiune ale forțelor indicate în alăturata figură, forțe cari acționează o grindă continuă cu două travee de câte 20 m.

Pentru calculul momentelor pe ream și al reacțiunilor ne vom servi de teorema lui *Clapeyron*, și obținem ;

$$M_5 = 64342,5 \text{ kg.}$$

$$R_0 = 14182,875 \text{ kg.}, R_5 = 36034,250 \text{ kg.}, R_9 = 6782,875 \text{ kg.}$$

Calculul puterilor tăetoare și al momentelor încovoetoare se poate dispune acum în modul următor.

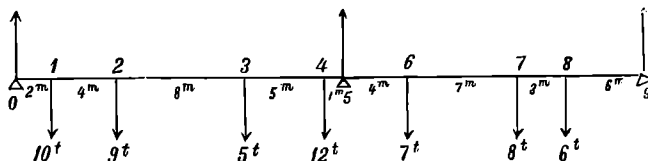


Fig. 1

Puteri tăetare

Momente încovoetoare

$$0,000 = M_0 \text{ (cunoscut)}$$

$R_0 = P_{a.2} = + 14182,875$	$\times 2 =$	$+ 28365,750$
$F_1 = - 10000,000$		$+ 28365,750 = M_1$
$P_{1.2} = + 4182,875$	$\times 4$	$+ 16731,500$
$F_2 = - 9000,000$		$+ 45097,250 = M_2$
$P_{2.3} = - 4817,125$	$\times 8$	$- 38537,000$
$F_3 = - 5000,000$		$+ 6560,950 = M_3$
$P_{3.4} = - 9817,125$	$\times 5$	$- 49085,625$
$F_4 = - 12000,000$		$- 42525,375 = M_4$
$P_{4.5} = - 21817,125$	$\times 1$	$- 21817,125$
$R_5 = + 36034,250$		$- 64342,500 = M_5 \text{ (cunoscut)}$
$P_{5.6} = + 14217,125$	$\times 4$	$+ 56868,500$
$F_6 = - 7000,000$		$- 7475,000 = M_6$
$P_{6.7} = + 7217,125$	$\times 7$	$+ 50519,875$
$F_7 = - 8000,000$		$+ 43045,875 = M_7$
$P_{7.8} = - 782,875$	$\times 3$	$- 2348,625$
$F_8 = - 6000,000$		$+ 40697,250 = M_8$
$R_9 = - 6782,875$	$\times 6$	$- 40697,250$
		$0,000 = M_9 \text{ (cunoscut)}$

Observare. Această metodă de calculare a momentelor se poate întrebuința cu succes la calculul săgeții podurilor supț acțiunea trenurilor sau carelor de încercare, căci în acest caz trebuesc

calculate momentele la toate nodurile sau în toate punctele de aplicațiune ale forțelor. Ea a fost întrebuințată la calculul săgeții podurilor de pe linia București-Giurgiu.

I. Ionescu

(Inginer în Serviciul Podurilor C. F. R.)

UN INSTRUMENT NOU PENTRU DETERMINAREA VITESEI APEI

Castelli, un elev al lui *Galileu*, care a tratat împreună cu *Toricelli* primele baze ale Hydrodynamice (cam pe la 1640) pune în gura renumitului învățat în scrierea sa: *Della misura dell'acque correnti*, următoarele cuvinte: «Am întâmpinat mai puține greutăți în descoperirea mișcării corpurilor ceresci, cu toată depărtarea lor prodigioasă de cât în cercetările asupra mișcării apei curgătoare care se produce cu toate acestea înaintea ochilor noștri.» De și aceste cuvinte sunt mai vechi de $2\frac{1}{2}$ secole, cu toate acestea, bătrânul savant abia în zilele de față le-ar fi putut repeta cu o restricțiune mai mică, fără a aduce prejudiciu exactității lor.

După starea hydrodynamice de astăzi, cu tot numărul cel mare de formule pentru calcularea, în unitatea de timp, a apei ce curge în canale sau fluvii și cu toate instrumentele de măsurare ce sunt în uz pentru determinarea iușelei apei, tot nu suntem în stare să determinăm o masă de apă cu o precisiune perfectă. Un hydraulic consciincios nu poate garanta, în măsurile sale, o precisiune mai mare de cât 4 la sută, de aceea ori-ce progres și ori-ce îmbunătățire în această ramură trebuie primite cu recunoștință.

Pentru determinarea pe secundă, a unei mase de apă curgătoare ne servim, pentru cantități nu prea mari, de scocuri și de gurile stavilelor. Iușeala profilului unui curs de apă se măsoară cu Tachometrul a cărei precisiune e foarte variabilă.

Pentru formulele cele mai usitate ce se întrebunțează pentru măsurarea cu scocuri, se numără și aceea a lui *Weisbach*; însă în aplicațiunea sa generală s'au întâmpinat multe dificultăți, pentru că se bazează pe încercări în cari lățimea scocurilor e comparativ prea mică.

Inginerul civil american *Francis* obține, plecând de la ecuațiunea lui *Weisbach*, pentru o masă de apă, pe secundă, o formulă empirică exprimată în picioare cubice engleze Q :

$$Q = 3,33(b - 0,1nH)H^{\frac{3}{2}}$$

în care n e numărul contracțiunilor laturilor, (prin urmare la scocurile lui *Poncelet* — 2) ca o aplicațiune generală, formula lui *Francis* nu se poate

întrebuința, fiind că pentru $b = 0,1nH$ masa de apă $Q = 0$.

Formula din *Braschmann* se poate întrebuința pentru o înălțime a căderii apei mai mare de 0,10 m; însă un defect al acestei formule e că nu ține seamă de înălțimea scocului.

Cele mai noi încercări în această privință sunt acelea ale lui *Hansen* din *Zeitschrift des Vereins Deutscher Ingenieur* 1892 Bd, 36, cari însă au fost făcute numai cu scocuri fără contracțiuni laterale.

La scurgerea apei prin guri de la o înălțime determinată, se întrebuințează coeficienți de contracțiune ai lui *Poncelet* și *Lesbros* și aceia ai lui *Dareg* și *Bazin*. Cu toate acestea precisiunea rezultatului depinde de factori așa de diferiți că nici acest mod de măsurare nu poate pretinde la o precisiune mare, mai cu seamă pentru că relațiunile ce se presintă în practică, se depărtează de acelea pentru cari coeficienții sunt valabili.

Se deosebesc două feluri de tachometre, unul, așa numitul plutitor în care corpurile plutitoare sunt lăsate în voia curentului apei; acest tachometru ține seamă de iușeala apei în voia căria e lăsat. Și cel d'al doilea fel se întrebuințează acțiunea statică sau mecanică a apei. Un defect principal al plutitorului e că el înaintează regulat numai în mijlocul curentului, pe câtă vreme pe laturile canalului nu merge cu aceeași regularitate; de aceea se și face de la început supoziția că are o mișcare uniformă, ceea ce nu e tot-d'auna cazul. Cea mai mare iușeală a curentului măsurată cu plutitorul trebuie verificată prin calcul de oare-ce iușeala de la suprafață, la fund și către laturi scade cu 17 la sută, așa că iușeala mijlocie a apei, într'un plan vertical ce se află în direcțiunea curentului, e aproape cu 85 la sută mai mică de cât la suprafață.

E lucru cunoscut că iușeala se micșorează de la suprafață la fund, însă această micșorare nu e constantă, că depinde de vorturi și de contracțiuni întâmplătoare așa că măsurările dau rareori o curbă regulată a scării de mișcare. Teoria parabolei abia se poate susține în întrebuințarea sa la mișcarea apei; de aceea trebuie să se de-

termine iuțeala în cât se poate de multe puncte din profilul cursului și, făcând ipoteze că mișcarea e continuă, să calculăm în așa mod masa de apă ce curge într-o secundă pe profilul unui riș sau canal, ca secțiunea transversală Δ , în care s'a făcut măsurarea, să se multiplice cu iuțeala corespunzătoare u și să se adune produsele. De unde rezultă ecuațiunea:

$$Q = \Sigma (\Delta u)$$

Dacă dividem pe Q prin aria ($\square$) profilului, câtul va fi iuțeala mijlocie a întregului profil, care de și nu există în realitate, însă formează baza calculelor.

Dacă represintăm cu v iuțeală mijlocie a profilului obținem:

$$v = \frac{a}{\square}$$

și

$$Q = \square, v$$

sau

$$v = \frac{\Sigma (\Delta u)}{\square}$$

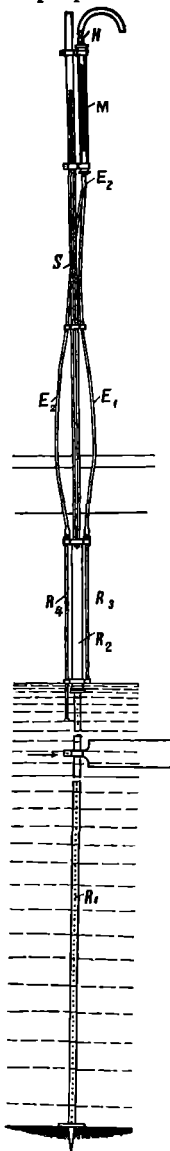
1) Pentru ca să nu mai trebuie să împărțim profilul cursului în multe suprafețe mici și să măsurăm iuțeala în fie-care din ele, se descompune suprafața profilului prin linii orizontale și verticale, în părți cari trebuie ast-fel determinate ca, având în vedere dimensiunea lărgimei, să rezulte niște dreptunghiuri cu laturi aproximativ egale, se determină apoi iuțeala mijlocie în fie-care din aceste dreptunghiuri, se calculează suprafața lor se multiplică între ele valorile obținute și se divide suma prin suprafața profilului; ca rezultat obținem iuțeala mijlocie a profilului.

2) Se poate asemenea să se adune iuțeala mijlocie a diferitelor verticale, să se dividă suma prin numărul verticalelor și câtul obținut să se considere ca iuțeala mijlocie a suprafeței profilului.

3) Prof. Rühlmann recomandă să se calculeze suprafața profilului din măsurările adâncimei cu ajutorul regulei lui Simpson și să se multiplice cu iuțeală verticală mijlocie. Această metodă fu întrebuințată și de Prof. Schöter pentru examinarea turbinelor Jouval cu 24 de cai de la fabrica de apă Göggigen.

Din toate instrumentele pentru mișcarea iuțelei ce sunt în us, afară de plutitor, se poate întrebuința numai *Morișca lui Woltmann* și tuburile lui Pitot.

La fie-care observație, morișca trebuie scoasă din apă pentru a citi învîrtiturile executate de morișcă în unitatea de timp considerată; această împrejurare întârzie măsurările și duce la erori de observație. Pentru a le evita s'a anexat un aparat de signal electromagnetic, care la fie-care 100 de învîrtituri sună un clopoțel. În acelaș mod indică și instrumentele mai noi, numărul învîrtiturilor prin transmisiune de sunet. La morișca lui Woltmann, exactitatea măsurilor depinde mai cu seamă de modul cum se ia coeficientul instrumentului, a ceasta trebuie luată cât se va putea de des, ceea ce nu se poate face de cât în stabilimentele de experiențe. Ca desavantajiu e de notat că coeficientul din formula morisicei variază cu iuțeală.



tuburi hydrometrice a le lui Frank.

să facem și observațiuni de timp, tubul lui Pitot are avantajul că cu dânsul se poate lucra în apropiere de pereți canalului sau de fund. Instrumentul constă din două tuburi; unul din orificii e îndreptat în spre urent, iar cel-l'alt orificiu de la ambele tuburi se află în direcțiunea curentului; dacă considerăm diferența de înălțime a ambelor coloane de apă ce se află în tuburi, putem calcula iuțeala, servindu-ne de ecuațiunii.

Pe acest principiu se bazează noul tub hydrometric al inginerului A. Frank, a cărei descriere amănunțită o dăm mai jos.

sau pe acela din injectorii care funcționează la temperatura ridicată, cea ce atrage punerea în rezervă a injectoarelor cari existau de la început.

Ea na fost adoptată de cât, fie din cauza complicațiunei, fie din cauza nereușitei unei serii de dispozițiuni experimentate de la începutul încercărilor, în vederea realizării combinațiunei următoare.

Această ultimă combinațiune consistă a face ca curentul de încăldire, să fie reabsorbit direct, la întoarcerea sa, de către injectorul de încăldire

■ chiar, reunind capetele de plecare și întoarcere curentul, în amonte aparatului coprinând:

1^o Cantitatea de apă, m , cerută de încăldire, dată de întoarcerea curentului și dirigeată în aval către tren.

2^o O cantitate $M-m$, dată de tender, suficientă pentru a scobori temperatura amestecului $m + (M-m) = M$ la un grad determinat de cerințele încăldirii și care este dirigiât, în aval, către căldare.

Întrebuințarea unui injector No. 7 asigură în

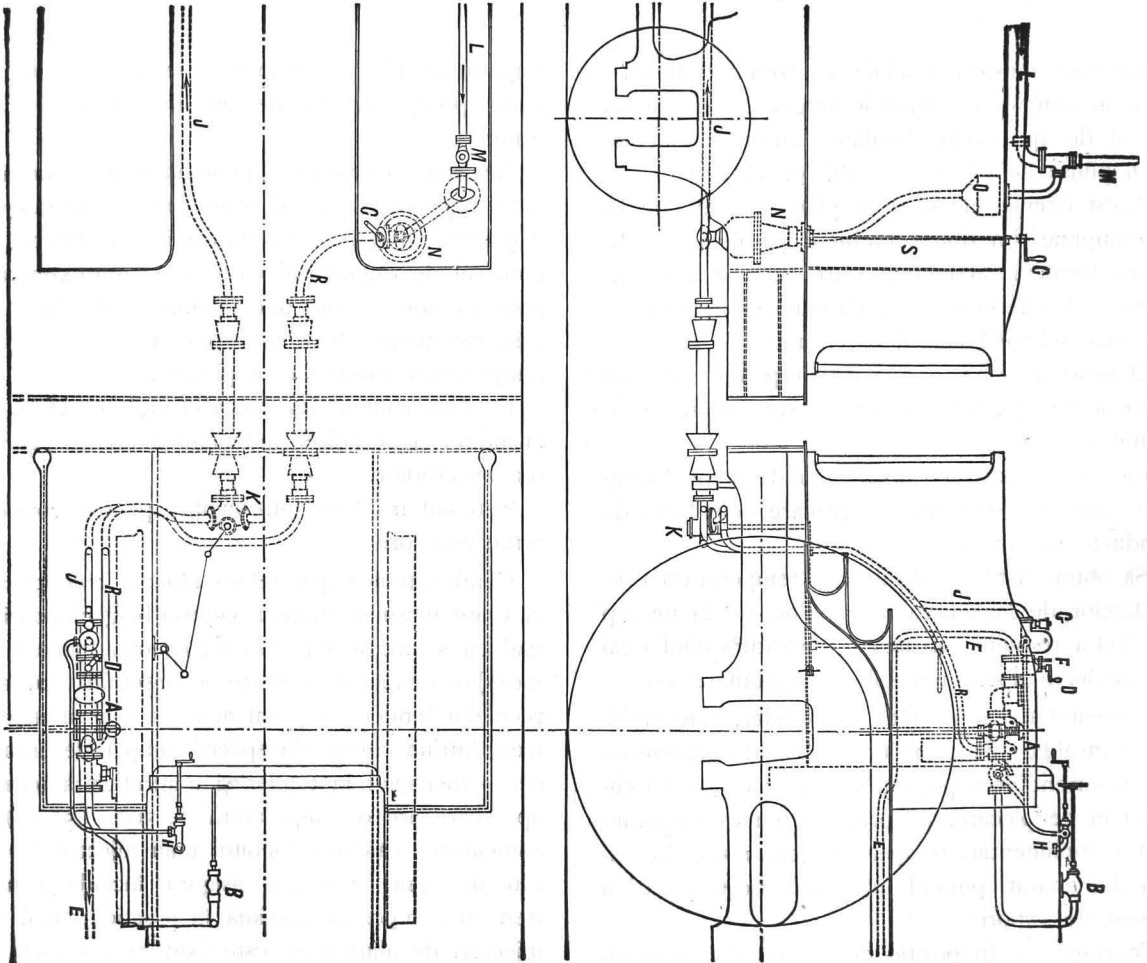


Fig. 1.

LEGENDA

- A. Injector de încăldire «Re Starting».
- B. Priză de vapori a injectorului.
- C. Priză de apă rece.
- D. Aparat de derivație permitând a dirige către căldare excedentul debit ne împins către tren.
- E. Tub de alimentare a căldarei.
- F. Manometru indicând presiunea la începutul conductei de încăldire.
- G. Supapă de siguranță.
- H. Priză de vapori pentru punerea în mers cu vapori.

- I. Conducta pentru condusul apei de încăldire către tren.
- K. Golirea tubului de plecare.
- L. Conducta de întoarcere a apei de încăldire.
- M. Termometru indicând temperatura apei de întoarcere.
- N. Amestecătorul apei de întoarcere din tren cu apa rece din tender, alimentând injectorul de încăldire A.
- O. Deversoriu pentru apa de întoarcere cu conducta la amestecătoriu.
- R. Conducta de apă amestecată către injectorul de încăldire.

călzirea între limite destul de largi pentru compoziția trenului și temperatura exterioară.

Temperatura curentului la întorcerea sa fiind t , cea a apei tenderului t_0 și t' fiind temperatura maximă a funcționării sigure a injectorului, valoarea maximă a lui m este determinată de ecuațiunea

$$mt (M-m) t_0 = Mt' \quad . \quad . \quad . \quad (a)$$

care dă

$$m = M \frac{t' - t_0}{t - t_0} \quad . \quad . \quad . \quad (b)$$

Afluxul curentului de întorcere la tender este supus la intermitențe de accelerațiune și întîrzieri

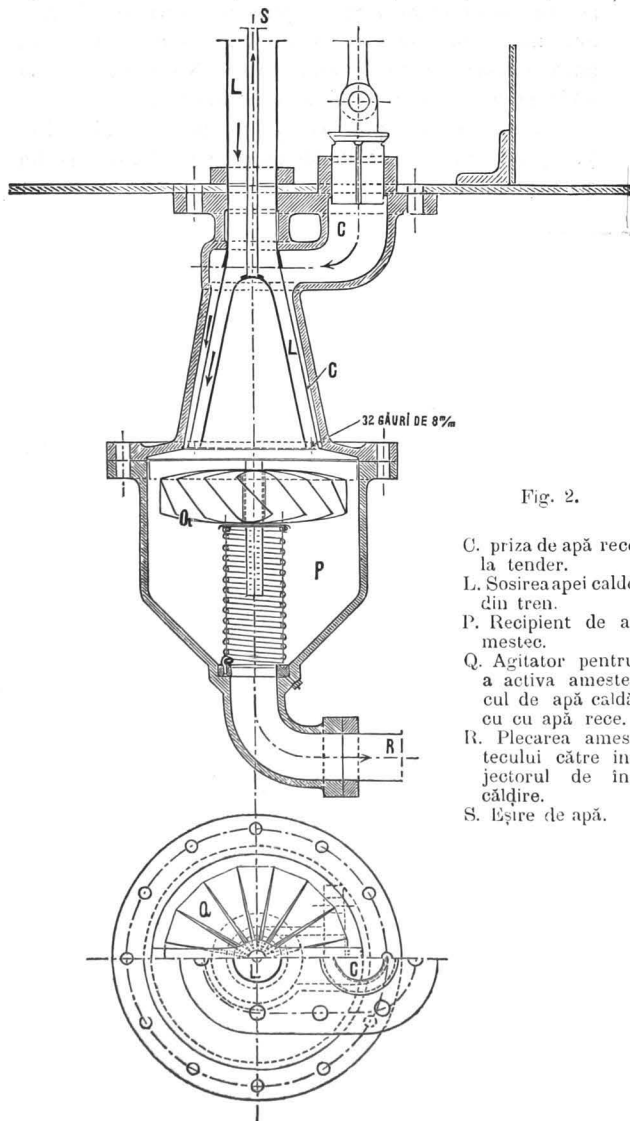


Fig. 2.

- C. priza de apă rece la tender.
- L. Sosirea apei calde din tren.
- P. Recipient de amestec.
- Q. Agitator pentru a activa amestecul de apă caldă cu apă rece.
- R. Plecarea amestecului către injectorul de încălzire.
- S. Eșire de apă.

causate de aerul care să găsească închis prin conducte, precum și loviturilor negative și pozitive,

datorite inerției apei coprinse în tren, la demararea și oprirea mașinei; să înlăture aceste neregularități dând lui t' , în ecuațiunea (b), o valoare inferioară valorii sale absolute și întrebuițând un tip *restarting* ca injector de încălzire.

Aparatul reprezentat de fig. 1 și 2 care a dat soluțiunea problemei este foarte simplu.

Injectorul de încălzire este prevăzut cu un aparat de derivațiune îndreptând către căldare excedentul $M-m$ neîntrebuițat la încălzire.

Amestecul lui m cu $M-m$ în amonte injectorului să face în avalul prizei de apă rece din tender; el este activat prin divisiunea curentului de apă caldă în mici vine țîșnind prin fundul conductei care o aduce și prin lovirea acestui curent de aripi dispuse în coroana, animate de o continuă mișcare din vibrațiune, prin atârănarea lor de extremitatea unui resort.

Această dispozițiune este completată, ca în combinațiunile precedente, prin fixarea pe conducta de plecare, a unui din injectoarele de alimentare, pentru a activa punerea în mers a încălzirii.

Mecanicul dispune, ca mijloace de a regula debitul de căldură de variațiunea debitului de apă către tren, de variațiunea debitului de vaporii supra încălzind curentul la eșirea din injectorul de sporirea funcționării lui.

Această combinațiune impune alimentarea continuă a clădirei; profilul căii și o slabă compoziție a trenului pot reclama suspendarea momentană a funcționării injectorului special, cea ce cere o reîncepere a încălzirii; aceste împrejurări turbură la început pe mecanic, care să deprinde însă ușor cu dănsule.

Curentul de idei actual pentru încălzirea trenurilor este pentru întrebuițarea conductei unice de vaporii, experiențele făcute pe marele central belgian au arătat că încălzirea cu apă prezintă serioase avantagii.

Singurul inconvenient serios al sistemului este golirea, aceasta însă e o chestie de organizare.

Nici un sistem continuu nu scapă de acest inconvenient; încălzirea cu aburi are și ea golirea sa continuă și agenții responsabili prezintă mai multă încredere de cât funcționarea de aparate automate.

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBLICAȚIUNE

Se aduce la cunoștință doritorilor, că în ziua de 15/27 Noembre, a. c., ora 11 a. m., se va ține licitație în localul școalei normale de institutori din București, Calea Rahovei, pentru vinderea următoarelor obiecte: 60 saltele de paie rupte, 9 sobe de fier uzate, o sobă de tuci uzată, 6 cămine de sobe uzate, 2 albi crăpate pentru spălat rufe, o mașină pentru făcut fringhii stricată, și opt lămpi simple stricate, rămase de la școala normală Carol I, mutată în Cimpulung.

Licitățiunea se va ține oral înaintea unei comisii compusă din D-l director al școalei normale de institutori, delegatul d-lui Ministru de finance și delegatul acestui minister.

Concurentul va depune o garanție de 10% din prețul oferit până la aprobarea licitațiunii.

Obiectele se pot vedea în toate zilele la localul școalei normale de institutori din București calea Rahovei.

Supraoferte nu se primesc.

Se aduce prin aceasta la cunoștință doritorilor, că de oare-ce la licitația ținută în ziua de 1 Noembrie 1897 pentru construcțiunea Școlii primare «Ionașcu» din Slătina, nu s'a prezentat de cît un singur concurent, se va ține o nouă licitație în ziua de 28 Noembrie a. c. la orele 11 a. m., în pretoriul acestui Minister;

Condițiunile se pot vedea în publicațiunea No. 516034528 E, inserată în Monitorul Oficial No. 145 din 30 Septembrie a. c.

DESPRE COMPENSĂRI LA INCHIDEREA POLIGOANELOR IN MĂSURĂRI MICI

DE

VINZENZ BARCZEWSKI

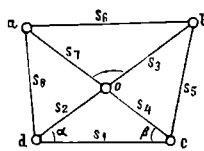
Se știe că toate rezultatele din cadastru nu sunt exprimate în cifre și numai ca mărimi geometrice. Așa că pot resulta neajunsuri dacă căutăm să ne procurăm numai pe cartă adevăratele lungimi ale locului pe care vrem să zidim, cari, adesea-ori, nu coincid cu adevăratele lungimi ale liniilor de pe câmp și cu acelea admise în proiect. Tot asemenea se întâmplă și cu valorile tot crescând ale terenurilor și ale proiectelor lor de parcelare în orașe, unde proprietarul și cumpărătorul se privesc cu neîncredere când e vorba despre mărimea suprafeței de parcelare, în cazul când suprafața de împărțit trebuie să coincidă cu suprafața dată de protocolul de parcele al cadastrului.

În toate aceste cazuri se pretinde de la geometru o reviziune strictă a lucrării dând, independent de cadastru, datele cele mai exacte asupra mărimii liniilor și a suprafețelor. E incontestabil că aceasta nu se poate face de cât prin măsurări repetate a tuturor liniilor, apoi prin măsurări de control și în cele din urmă prin deducerea valorilor celor mai mici patrate, de aceea vom trece îndată la rezolvarea unor cestiuni ce se prezintă mai des în practică, fără a mai discuta necesitatea acestei metode și la operațiuni geodezice de un rang mai inferior.

În toate cestiunile ce urmează vom reprezenta prin:

- s = adevărata valoare a mărimii căutate.
- s = valoarea observată a mărimii căutate.
- $s + ds$ = valoarea cea mai apropiată a mărimii căutate.
- p = greutatea obținute prin observațiuni.

1. Problemă.



(Fig. 1).

În patrulaterul de față s'au măsurat nu numai cele patru laturi, ci și ambele diagonale ce se intersectează în o, și s'a obținut:

$s_1 = 86,80^m$ cu greut. $p_1 = 1,15$,
 $s_2 = 56,88^m$ » » $p_2 = 1,86$,

$s_3 = 77,30^m$ cu greutatea $p_3 = 1,29$,

$s_4 = 54,20^m$ » » $p_4 = 1,85$,

$s_5 = 84,37^m$ » » $p_5 = 1,18$,

$s_6 = 113,00^m$ » » $p_6 = 0,88$,

$s_7 = 66,95^m$ » » $p_7 = 1,49$,

$s_8 = 77,73^m$ » » $p_8 = 1,29$.

În această problemă sunt trei observațiuni mai mult așa că trebuie să stabilim trei ecuațiuni de condițiune, și anume așa ex.:

$$\left. \begin{aligned} \cos \alpha &= \frac{S_1^2 + S_3^2 - S_4^2}{2 S_1 S_2} = \frac{S_1^2 + (S_2 + S_3)^2 - S_5^2}{2 S_1 (S_2 + S_3)} \\ \cos \beta &= \frac{S_1^2 + S_4^2 - S_2^2}{2 S_1 S_4} = \frac{S_1^2 + (S_1 + S_7)^2 - S_8^2}{2 S_1 (S_4 + S_7)} \\ \cos \gamma &= \frac{S_3^2 + S_7^2 - S_6^2}{2 S_3 S_7} = \frac{S_2^2 + S_4^2 - S_1^2}{2 S_2 S_4} \end{aligned} \right\} \dots 1).$$

Dacă în aceste ecuațiuni înlocuim valorile adevărate $S_1, S_2 \dots S_8$ cu valorile $s_1, s_2 \dots s_8$ obținute din observațiuni, aceste ecuațiuni nu vor mai fi satisficute, ci vom obține o valoare δ , dacă, pentru a nu avea fracțiuni, le vom pune sub forma :

$$\left. \begin{aligned} s_2 (s_5^2 - s_3^2 - s_4^2) + s_3 (s_1^2 - s_2^2 - s_5^2) &= \delta_1 \\ s_7 (s_1^2 - s_2^2 - s_4^2) + s_4 (s_3^2 - s_2^2 - s_7^2) &= \delta_2 \\ s_3 s_7 (s_2^2 + s_1^2 - s_3^2) - s_2 s_4 (s_7^2 + s_3^2 - s_5^2) &= \delta_3 \end{aligned} \right\} \dots 2).$$

Cu toate acestea ecuațiunile (2) vor fi satisficute, adică vom obține în membrul al doilea zero

in loc de δ , dacă vom rectifica rezultatele s , obținute din observațiuni, cu valoarea ds , așa că vom obține :

$$\left. \begin{aligned} & s_2(s_2^2 - s_1^2 - s_3^2) + s_4(s_1^2 - s_2^2 - s_3^2) + 2s_1 s_3 ds_1 \\ & + (s_1^2 - s_2^2 - s_3^2 - 2s_2 s_3) ds_2 + (s_1^2 - s_2^2 - s_3^2 - 2s_2 s_3) ds_3 \\ & - 2s_4(s_2 + s_3) ds_4 + 2s_2 s_3 ds_5 = 0 \\ & s_7(s_1^2 - s_2^2 - s_4^2) + s_4(s_1^2 - s_2^2 - s_7^2) + 2s_1 s_7 ds_1 \\ & - 2s_2^2(s_1 + s_7) ds_2 + (s_1^2 - s_2^2 - s_7^2 - 2s_4 s_7) ds_4 \\ & + (s_1^2 - s_2^2 - s_4^2 - 2s_4 s_7) ds_7 + 2s_4 s_8 ds_8 = 0 \quad \dots 3) \\ & s_3 s_7 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) - s_2 s_4 (s_7^2 + s_1^2 - s_6^2) - 2s_1 s_3 s_7 ds_1 \\ & + [2s_2 s_3 s_7 - s_4 (s_7^2 + s_3^2 - s_6^2)] ds_2 \\ & + [s_7 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) - 2s_2 s_3 s_4] ds_3 \\ & + [2s_3 s_1 s_7 - s_2 (s_7^2 + s_1^2 - s_6^2)] ds_4 + 2s_2 s_4 s_6 ds_6 \\ & + [s_3 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) - 2s_2 s_4 s_7] ds_7 = 0 \end{aligned} \right\}$$

Dacă scădem acum egalitățile 2) din 3), obținem ecuațiunile erorilor în cari δ se află un semn ne schimbat în membrul din stînga.

Pentru prezentare scriem aceste ecuațiuni sub forma următoare :

$$\left. \begin{aligned} & +M_1 ds_1 + M_2 ds_2 + M_3 ds_3 - M_4 ds_4 + M_5 ds_5 + \delta_1 & 0 \\ & +M_6 ds_1 - M_7 ds_2 + M_8 ds_3 + M_9 ds_4 + M_{10} ds_5 + \delta_2 & 0 \\ & -M_{11} ds_1 + M_{12} ds_2 + M_{13} ds_3 + M_{14} ds_4 + M_{15} ds_5 + M_{16} ds_6 + \delta_3 & 0 \end{aligned} \right\} 4)$$

din cari

$$\begin{aligned} M_1 &= 2 s_1 s_2 & + & 13419.28 \\ M_2 &= s_2^2 - s_3^2 - s_4^2 - 2 s_2 s_3 & - & 10588.18 \\ M_3 &= s_1^2 - s_2^2 - s_4^2 - 2 s_2 s_3 & - & 7432.38 \\ M_4 &= 2 s_4 (s_2 + s_3) & + & 14545.11 \\ M_5 &= 2 s_2 s_3 & = & + 9597.93 \\ M_6 &= 2 s_1 s_7 & = & + 11622.52 \\ M_7 &= 2 s_2 (s_7 + s_4) & = & + 13782.02 \\ M_8 &= s_3^2 - s_2^2 - s_7^2 - 2 s_4 s_7 & = & - 8933.06 \\ M_9 &= s_1^2 - s_2^2 - s_4^2 - 2 s_4 s_7 & = & - 5896.11 \\ M_{10} &= 2 s_4 s_8 & = & + 8425.93 \\ M_{11} &= 2 s_1 s_3 s_7 & = & + 898420.80 \\ M_{12} &= 2 s_2 s_3 s_7 - s_4 (s_7^2 + s_3^2 - s_6^2) & = & + 714013.02 \\ M_{13} &= s_7 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) - 2 s_2 s_3 s_4 & = & - 567752.46 \\ M_{14} &= 2 s_4 s_3 s_7 - s_2 (s_7^2 + s_3^2 - s_6^2) & = & + 692468.33 \\ M_{15} &= 2 s_2 s_4 s_6 & = & + 696734.60 \\ M_{16} &= s_3 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) - 2 s_2 s_4 s_7 & = & - 518025.61 \end{aligned}$$

Corecțiunile ds cari reprezintă în același timp și valorile cele mai apropiate ale erorilor de observațiune, trebuiesc ast-fel determinate ca, suma patratelor lor multiplicată cu valorile corespunzătoare ale greutateților p , să fie un minimum. Fie Sq această sumă vom avea :

$$(p ds^2) = p_1 ds_1^2 + p_2 ds_2^2 + p_3 ds_3^2 + p_4 ds_4^2 + p_5 ds_5^2 + p_6 ds_6^2 + p_7 ds_7^2 + p_8 ds_8^2 \quad Sq = \text{minimum.}$$

Pentru a obține aceasta, multiplicăm mai întâi

ecuațiunile 3) cu coeficientul nedeterminat $-K$, și adunăm apoi cu ecuațiunea de condițiune pentru minimum de mai sus, și avem :

$$\begin{aligned} Sq &= p_1 ds_1^2 + (-K_1 M_1 - K_2 M_6 + K_3 M_{11}) ds_1 - K_1 \delta_1 \\ &+ p_2 ds_2^2 + (-K_1 M_2 + K_2 M_7 - K_3 M_{12}) ds_2 - K_2 \delta_2 \\ &+ p_3 ds_3^2 + (-K_1 M_3 - K_2 M_8 - K_3 M_{13}) ds_3 - K_3 \delta_3 \\ &+ p_4 ds_4^2 + (-K_1 M_4 - K_2 M_9 - K_3 M_{14}) ds_4 + p_5 ds_5^2 + (K_3 M_5) ds_5 \\ &= p_6 ds_6^2 + (-K_3 M_{15}) ds_6 + p_7 ds_7^2 + (-K_2 M_{10} - K_3 M_{16}) ds_7 + \\ &+ p_8 ds_8^2 + (-K_2 M_{10}) ds_8, \end{aligned}$$

Sq trebuie diferențiat în raport cu fie-care ds și diferențiala egalată cu zero.

Diferențialele sunt dar :

$$\left. \begin{aligned} \frac{dSq}{dds_1} &= 2p_1 ds_1 - K_1 M_1 - K_2 M_6 + K_3 M_{11} \\ \frac{dSq}{dds_2} &= 2p_2 ds_2 - K_1 M_2 + K_2 M_7 - K_3 M_{12} \\ \frac{dSq}{dds_3} &= 2p_3 ds_3 - K_1 M_3 - K_2 M_8 - K_3 M_{13} \\ \frac{dSq}{dds_4} &= 2p_4 ds_4 + K_1 M_4 - K_2 M_9 - K_3 M_{14} \\ \frac{dSq}{dds_5} &= 2p_5 ds_5 - K_3 M_5 \\ \frac{dSq}{dds_6} &= 2p_6 ds_6 - K_3 M_{15} \\ \frac{dSq}{dds_7} &= 2p_7 ds_7 - K_2 M_{10} - K_3 M_{16} \\ \frac{dSq}{dds_8} &= 2p_8 ds_8 - K_2 M_{10} \end{aligned} \right\} \dots 5).$$

Aceste diferențiale trebuiesc, după cum s'a spus egalate cu zero, dacă însă le dividem în același timp cu $2p$, obținem expresiunile căutate ale corecțiunilor ce trebuiesc adăugate la observațiunile s pentru ca patrulaterul cu diagonalele sale să satisfacă la cerințele teoretice. Aceste corecțiuni însă nu 'și obțin adevărata valoare de cât după ce am calculat mai întâi coeficientul K . Pentru aceasta n'avem de cât să introducem expresiunile lui ds din ecuațiunile 5) în ecuațiunile 4 și obținem ast-fel ecuațiunile tipice de mai jos.

Aceste ecuațiuni, ordonate după K sunt :

$$\begin{aligned} & K_1 \left(\frac{M_1^2}{p_1} + \frac{M_2^2}{p_2} + \frac{M_4^2}{p_4} + \frac{M_5^2}{p_5} \right) + \\ & + K_2 \left(\frac{M_1 M_6}{p_1} - \frac{M_2 M_7}{p_2} - \frac{M_4 M_9}{p_4} \right) + \\ & + K_3 \left(\frac{M_1 M_{11}}{p_1} + \frac{M_2 M_{12}}{p_2} + \frac{M_3 M_{13}}{p_3} - \frac{M_4 M_{14}}{p_4} \right) + 2\delta_2 = 0, \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
& K_1 \left(\frac{M_1 M_6}{P_1} - \frac{M_2 M_7}{P_2} - \frac{M_4 M_8}{P_4} \right) + \\
& + K_2 \left(\frac{M_6^2}{P_1} + \frac{M_7^2}{P_2} + \frac{M_8^2}{P_4} + \frac{M_9^2}{P_7} + \frac{M_{10}^2}{P_8} \right) + \\
& + K \left(-\frac{M^6 M_{11}}{P_1} - \frac{M_7 M_{12}}{P_2} + \frac{M^8 M_{14}}{P_4} + \frac{M_9 M_{16}}{P_7} \right) + 2\delta_2 = 0, \\
& K_1 \left(\frac{M_1 M_{11}}{P_1} + \frac{M_2 M_{12}}{P_2} + \frac{M_3 M_{13}}{P_3} - \frac{M_4 M_{14}}{P_4} \right) + \\
& + K_2 \left(\frac{M_6 M_{11}}{P_1} - \frac{M_7 M_{12}}{P_2} + \frac{M_8 M_{14}}{P_4} + \frac{M_9 M_{16}}{P_7} \right) + \\
& + K_3 \left(\frac{M_{11}^2}{P_1} + \frac{M_{12}^2}{P_2} + \frac{M_{13}^2}{P_3} + \frac{M_{14}^2}{P_4} + \frac{M_{15}^2}{P_5} + \frac{M_{16}^2}{P_7} \right) + 2\delta_3 = 6
\end{aligned}$$

sau prezentate :

$$K A + K_2 B + K_3 C + 2\delta_1 = 0$$

$$K_1 B + K_2 D + K_3 E + 2\delta_2 = 0$$

$$K_1 C + K_2 E + K_3 F + 2\delta_3 = 0$$

Pe lângă aceasta mai trebuiesc calculate și valorile pentru δ și pentru M^2 și MM .

Avem :

$$s_2(s_5^2 - s_3^2 - s_4^2) = -102073.0427,$$

$$s_3(s_1^2 - s_2^2 - s_4^2) = +195225.8309,$$

$$s_7(s_1^2 - s_2^2 - s_4^2) = +91136.7319,$$

$$s_4(s_8^2 - s_2^2 - s_7^2) = -90822.0728,$$

$$s_3 s_7 (s_2^2 + s_4^2 - s_1^2) = -7044869.3744,$$

$$s_2 s_4 (s_7^2 + s_3^2 - s_6^2) = -7125828.9361,$$

de unde:

$$\delta_1 = +3132.7881,$$

$$\delta_2 = +314.6591,$$

$$\delta_3 = +80939.5587.$$

De asemenea :

$$\frac{M_1^2}{P_1} = +156588761.49,$$

$$\frac{M_2^2}{P_2} = +63698624.43,$$

$$\frac{M_3^2}{P_3} = +42821944.27,$$

$$\frac{M_4^2}{P_4} = +114356909.77,$$

$$\frac{M_5^2}{P_5} = +78068036.71,$$

$$\frac{M_6^2}{P_1} = +117463453.17,$$

$$\frac{M_7^2}{P_3} = +107922832.69,$$

$$\frac{M_8^2}{P_4} = +43134936.44,$$

$$\frac{M_9^2}{P_7} = +23331654.37,$$

$$\frac{M_{10}^2}{P_8} = +55035914.77,$$

$$\frac{M_{11}^2}{P_1} = +701878197117.62,$$

$$\frac{M_{12}^2}{P_2} = +289667378262.60,$$

$$\frac{M_{13}^2}{P_3} = +249878177097.31,$$

$$\frac{M_{14}^2}{P_4} = +259195886380.44,$$

$$\frac{M_{15}^2}{P_6} = +551635179450.80,$$

$$\frac{M_{16}^2}{P_7} = +180101025267.70,$$

$$\frac{M_1 M_6}{P_1} = +135622478.42,$$

$$\frac{M_2 M_7}{P_2} = +829128216.1,$$

$$\frac{M_3 M_{13}}{P_3} = +327112662.44,$$

$$\frac{M_4 M_{14}}{P_4} = +5444340245.47,$$

$$\frac{M_6 M_{11}}{P_1} = +9089924930.37,$$

$$\frac{M_7 M_{12}}{P_2} = +5591118471.82,$$

$$\frac{M_4 M_{14}}{P_4} = -3343710234.22,$$

$$\frac{M_9 M_{16}}{P_7} = +2049891429.79,$$

din aceste valori obținem :

$$A = +455534276.67,$$

$$B = +288768498.07,$$

$$C = -16952342063.95,$$

$$D = +346888791.44,$$

$$E = +15974962206.62,$$

$$F = +2232355844576.47,$$

asa că putem forma imediat ecuațiunile tipice. Vom divide prima ecuațiune tipică cu A, a doua cu B și a treia cu C :

$$+K_1 + 0.63391167K_2 - 37.21419645K_3 + 0.000013842 = 0,$$

$$+K_1 + 1.20724956K_2 - 55.32100000K_3 + 0.000002170 = 0,$$

$$-K_1 - 0.94234553K_2 + 131.68521426K_3 + 0.0000009551 = 0.$$

Eliminând pe K_1 și făcând și reducerile posibile obținem :

$$+K_2 - 31.914923K_3 - 0.000020556 = 0,$$

$$-K_2 + 306.209875K_3 + 0.000675845 = 0,$$

de asemenea :

+ 272.37565K₃+0.000055289 0,
de unde în fine obținem valorile căutate ale lui K:

$$K_1 = -0.000030319$$

$$K_2 = +0.000014078,$$

$$K_3 = -0.000002029.$$

Prin urmare după 5):

$$ds_1 = \frac{K_1 M_1 + K_2 M_6 - K_3 M_{11}}{2p_2},$$

$$ds_2 = \frac{K_1 M_2 - K_2 M_7 + K_3 M_{10}}{2p_2},$$

$$ds_3 = \frac{K_1 M_3 + K_3 M_{13}}{2p_3},$$

$$ds_4 = \frac{L_2 M_8 - K_1 M_4 + K_3 M_{14}}{2p_4},$$

$$ds_5 = \frac{K_1 M_5}{2p_5},$$

$$ds_6 = \frac{K_3 M_{15}}{2p_6},$$

$$ds_7 = \frac{K_2 M_2 + K_3 M_{16}}{2p_7},$$

$$ds_8 = \frac{K_2 M_{10}}{2p_8},$$

de unde servindune de valorile calculate ale lui K și M, și de greutatele date p obținem corecțiunile cele mai apropiate precum și valorile cele mai apropiate ale laturilor s+ds:

$$ds_1 = -0.0246; \quad s_1 + ds_1 = 86.773,$$

$$ds_2 = -0.0054; \quad s_2 + ds_2 = 36.875,$$

$$ds_3 = +0.1319; \quad s_3 + ds_3 = 77.432,$$

$$ds_4 = +0.0472; \quad s_4 + ds_4 = 54.247,$$

$$ds_5 = -0.1233; \quad s_5 + ds_5 = 84.247,$$

$$ds_6 = -0.0803; \quad s_6 + ds_6 = 112.920,$$

$$ds_7 = +0.0074; \quad s_7 + ds_7 = 66.957,$$

$$ds_8 = +0.0459; \quad s_8 + ds_8 = 77.776.$$

Pentru că această cestiune a fost deja tratată și de Prof. Koll, deși într-o formă cu totul deosebită, și rezultatele sale concordă cu rezultatele noastre nu ne vom mai ocupa de calculele de control ce sunt neapărat trebuincioase pentru asemenea operațiuni și ne vom limita numai a determina eroarea ce rezultă din suprimarea ultimelor decimale în valorile de corecțiune la determinarea suprafeței. E de observat aci numai deosebirea ce există în modul de a determina *compensarea*. (*Ausgleichung*), pentru că Prof. Koll calculează mai întâi cordonate foarte apropiate pentru cele cinci puncte ale patrulaterului și apoi corespunzător la acestea stabilea ecuațiuni de condițiuni,

pe când în resolvirea noastră s'au luat valorile de observațiune d'a dreptul ca compensațiuni. Nu s'ar putea spune care din aceste metode merită prioritatea în întrebuintare, numai practica ar putea decide. Amândouă și au dasavantagiile. Metoda Prof. Koll prezintă calcule separate mult mai scurte pe când metoda noastră conține o mulțime de calcule lungi și obositoare, cari însă se pot face ușor fără multă osteneală și fără multă pierdere de timp dacă calculatorul dispune de o mașină de calculat.

Calcularea suprafeței. Calculăm după Koll, care pentru valorile finale s+ds obține:

$$\begin{aligned} s_1 + ds_1 &= 87.775 \\ s_2 + ds_2 &= 56.874 \\ s_3 + ds_3 &= 77.433 \\ s_4 + ds_4 &= 54.247 \\ s_5 + ds_5 &= 84.245 \\ s_6 + ds_6 &= 112.920 \\ s_7 + ds_7 &= 66.657 \\ s_8 + ds_8 &= 77.777 \end{aligned}$$

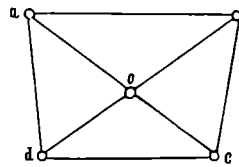


Fig. 2.

după formula trigonometrică cunoscută pentru triunghiuri

$$F = \sqrt{s(s-a)(s-b)(s-c)}$$

suprafața de trei ori și anume:

- 1) din cele patru triunghiuri
- 2) » triunghiurile abd + bcd,
- 3) » » abd + abc.

de unde se obține

$$\text{pentru 1)} = 7941.194^{m2}$$

$$\text{» 2)} = 7941.508^{m2}$$

$$\text{» 3)} = 7940.874^{m2}$$

cu media aritmetică și eroarea acestei medii:

$$F = 7841.222 \pm 0.164^{m2}$$

pe când întrebuintându-se rezultatele noastre se obține:

$$\text{pentru 1)} = 7940.910^{m2}$$

$$\text{» 2)} = 7941.402^{m2}$$

$$\text{» 3)} = 7931.398^{m2}$$

cu media aritmetică și eroarea sa:

$$F = 7941.255 \pm 0.163^{m2}$$

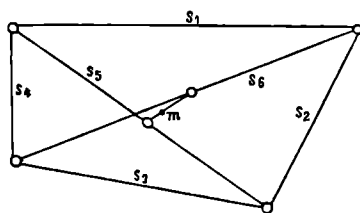
Pentru că, după cum a arătat deja prof. Jardon, se ivesc cu atât mai multe greutateți la întrebuintarea metodei celor mai mici pătrate cu cât ne coborim de la operațiuni de la un ordin mai înalt la altele de un ordin mai jos, vom căuta alte metode care să ne simplifice lucrarea cât va fi cu

putință. Aceasta se poate obține dacă pe câmp mijlocurile diagonalelor patrulaterului și se măsoară dreaptă ce unește aceste două puncte, de unde rezultă relațiunea simplă. În ori-ce patrulater suma pătratelor celor patru laturi e egală cu suma pătratelor diagonalelor mărită cu de patru ori pătratul distanței mijlocurilor diagonalelor. Sau algebricește pentru aceasta a

2. Problemă :

$$S_5^2 + S_6^2 - (S_1^2 + S_2^2 + S_3^2 + S_4^2) + 4M^2 = 0,$$

în care rezultatele observațiunei sunt date mai jos



(Fig. 3).

cu greutatele:

$$s_1 = 109.80 \quad p_1 = 0.8$$

$$s_2 = 63.30 \quad p_2 = 1.5$$

$$s_3 = 80.09 \quad p_3 = 1.4$$

$$s_4 = 40.75 \quad p_4 = 1.0$$

$$s_5 = 96.12 \quad p_5 = 1.2$$

$$s_6 = 116.60 \quad p_6 = 1.0$$

$$m = 17.21 \quad p_m = 3.8$$

De oare-ce mersul e analog cu cel de sus putem expune lucrurile mai pe scurt.

Obținem dar, introducând valorile observațiunei în ecuațiunea de mai sus, expresiunea:

$$s_5^2 + s_6^2 - (s_1^2 + s_2^2 + s_3^2 + s_4^2) + 4m^2 = \delta \dots 2),$$

care va da zero în membrul al doilea dacă la valorile s mai adăogăm corecțiunea căutată ds. Să virșind aceasta și scădând apoi dintr'nsa ecuațiunea 2) obținem neglijând puterile mai înalte ale lui ds, ecuațiunea erorii:

$$2s_5 ds + 2s_6 ds_6 - 2s_1 ds_1 - 2s_2 ds_2 - 2s_3 ds_3 - 2s_4 ds_4 + 8m dm + \delta = 0 \dots 3).$$

Dacă adăogăm acum la condițiunea de minimum:

$$Sq = p_1 ds_1^2 + \dots + p_6 ds_6^2 + p_m dm^2,$$

ecuațiunea erorii multiplicată cu $-2K$ așa ca să obținem:

$$Sq = p_1 ds_1^2 + p_2 ds_2^2 + p_3 ds_3^2 + p_4 ds_4^2 + p_5 ds_5^2 + p_6 ds_6^2 + p_m dm^2 - 4Ks_5 ds_5 - 4Ks_6 ds_6 + 4Ks_1 ds_1 + 4Ks_2 ds_2 + 4Ks_3 ds_3 + 4Ks_4 ds_4 - 16Km dm - 2K\delta$$

și apoi diferențiem pe Sq în raport cu fie-care ds și cu dm. și egalăm diferențialele cu 0, obținem expresiunile corecțiunilor, adică:

$$ds_1 = -K \frac{2s_1}{p_1},$$

$$ds_2 = -K \frac{2s_2}{p_2},$$

$$ds_3 = -K \frac{2s_3}{p_3},$$

$$ds_4 = -K \frac{2s_4}{p_4},$$

$$ds_5 = +K \frac{2s_5}{p_5},$$

$$ds_6 = +K \frac{2s_6}{p_6},$$

$$dm = +K \frac{8m}{p_m},$$

și aceste expresiuni substituite în ecuațiunea eroarei 3) dau ecuațiunea tipică:

$$K \left[\left(\frac{4ss}{p} \right) + \frac{64m^2}{p_m} \right] + \delta = 0.$$

În problema noastră avem:

$$\frac{4s_1^2}{p_1} = 4 \cdot \frac{12056.04}{0.8} = 60280.20,$$

$$\frac{4s_2^2}{p_2} = 4 \cdot \frac{4006.89}{7.5} = 10685.05,$$

$$\frac{4s_3^2}{p_3} = 4 \cdot \frac{6414.41}{1.4} = 18184.02,$$

$$\frac{4s_4^2}{p_4} = 4 \cdot \frac{1660.56}{2} = 3321.12,$$

$$\frac{4s_5^2}{p_5} = 4 \cdot \frac{9239.05}{1.2} = 30796.85,$$

$$\frac{4s_6^2}{p_6} = 4 \cdot \frac{13595.56}{1.0} = 54382.24,$$

$$\frac{64m^2}{p_m} = 64 \cdot \frac{296.18}{3.8} = 4983.36,$$

de unde ecuațiunea normală:

$$182632.84 K - 11855 = 0$$

și:

$$K = +0.000649.$$

Cu valoarea obținută pentru K obținem și valorile cele mai apropiate ale corecțiunilor și ale laturilor:

$$ds_1 = -0.174 \quad s_1 + ds_1 = 109.626,$$

$$ds_2 = -0.054 \quad s_2 + ds_2 = 63.246,$$

$$ds_3 = -0.074 \quad s_3 + ds_3 = 80.016,$$

$$ds_4 = -0.026 \quad s_4 + ds_4 = 40.724,$$

$$ds_5 = +0.104 \quad s_5 = 96.224,$$

$$ds_6 = +0.023 \quad s_6 = 116.751.$$

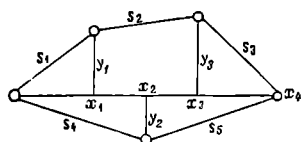
Calculule de control necesare pentru această problemă se obțin mai ușor calculând cu ajutorul valorilor corectate ale laturilor, valorile a câte două unghiuri consecutive și suma lor, sau calculând de două ori suprafața patrulaterului din câte două triunghiuri adiacente la diagonală. În exemplu nostru obținem pentru suprafață:

$$1.4630\ 545^m,$$

$$2.4630.367^m,$$

prin urmare destul de în acord.

Trecem acum la problema 3-a care e la ordina
dilei în practica geometrică.



(Fig. 4).

În pentagonul s_1
... s_5 , s'au determi-
nat nu numai absci-
sele și ordonatele
dar s'au măsurat,
pentru mai multă
siguranță, și toate

cinci laturi.

S'a obținut ast-fel :

$$x_1 = 42.60$$

$$p_1 = 2.2,$$

$$x_2 = 63.65$$

$$p_2 = 3.6,$$

$$x_3 = 87.60$$

$$p_3 = 1.8,$$

$$x_4 = 124.36$$

$$p_4 = 3.6,$$

$$y_1 = 30.15$$

$$p_5 = 2.5,$$

$$y_2 = 18.20$$

$$p_6 = 2.0,$$

$$y_3 = 34.83$$

$$p_7 = 1.5,$$

$$s_1 = 52.03$$

$$p_8 = 2.0,$$

$$s_2 = 45.43$$

$$p_9 = 3.5,$$

$$s_3 = 50.69$$

$$p_{10} = 1.6,$$

$$s_4 = 66.25$$

$$p_{11} = 0.8,$$

$$s_5 = 63.44$$

$$p_{12} = 1.0.$$

Maî avem în același timp ecuațiunea generală:

$$X^2 + Y^2 - S^2 = 0$$

care însă, prin introducerea rezultatelor obser-
vațiunei, nu mai dă zero în membrul al doilea, ci S.

Calculule fiind aceleași ca și mai sus, obținem
cinci ecuațiuni pentru erori:

$$z_1 dx_1 + y_1 dy_1 - s_1 ds_1 + \frac{\delta_1}{2} = 0 \quad I),$$

$$\left. \begin{aligned} (x_3 - x_1) dx_3 + (x_1 - x_2) dx_1 + (y_3 - y_1) dy_1 + \\ + (y_1 - y_3) dy_3 - s_2 ds_2 + \frac{\delta_2}{2} = 0 \end{aligned} \right\} \quad II),$$

$$(x_4 - x_3) dx_4 + (x_3 - x_4) dx_3 + y_3 dy_3 - s_3 ds_3 + \frac{\delta_3}{2} = 0 \quad III),$$

$$x_2 dx_2 + y_2 dy_2 - s_4 ds_4 + \frac{\delta_4}{2} = 0 \quad IV),$$

$$(x_4 - x_2) dx_4 + (x_2 - x_4) dx_2 + y_2 dy_2 - s_5 ds_5 + \frac{\delta_5}{2} = 0 \quad V).$$

Deci ecuațiunea pentru minimum ordonată după
K, e:

$$\begin{aligned} (pSg) = & p_1 dx_1^2 + p_2 dx_2^2 + p_3 dx_3^2 + p_4 dx_4^2 + \\ & + p_5 dy_1^2 + p_6 dy_2^2 + p_7 dy_3^2 + \\ & + p_8 ds_1^2 + p_9 ds_2^2 + p_{10} ds_3^2 + p_{11} ds_4^2 + p_{12} ds_5^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} K_1 \left\{ \begin{aligned} & -4x_1 dx_1 \\ & -4y_1 dy_1 \\ & +4s_1 ds_1 \\ & -2\delta_1 \end{aligned} \right\} & + \left\{ \begin{aligned} & -4x_2 dx_2 \\ & -4x_1 dx_1 \\ & +4x_3 dx_3 \\ & -4x_3 dx_3 \\ & -4y_1 dy_1 \\ & +4y_3 dy_3 \\ & +4y_1 dy_3 \\ & -4y_3 dy_3 \\ & +4s_2 ds_2 \\ & -2\delta_2 \end{aligned} \right\} & + \left\{ \begin{aligned} & +4x_4 dx_4 \\ & -4x_2 dx_2 \\ & +4x_3 dx_3 \\ & -4x_4 dx_4 \\ & -4y_3 dy_3 \\ & +4s_3 ds_3 \\ & -2\delta_3 \end{aligned} \right\} \\ K_3 \left\{ \begin{aligned} & -4y_1 dy_1 \\ & +4y_3 dy_3 \\ & +4y_1 dy_3 \\ & -4y_3 dy_3 \\ & +4s_2 ds_2 \\ & -2\delta_2 \end{aligned} \right\} & + \left\{ \begin{aligned} & +4x_4 dx_4 \\ & -4x_2 dx_2 \\ & +4x_3 dx_3 \\ & -4x_4 dx_4 \\ & -4y_2 dy_2 \\ & +4s_3 ds_3 \\ & -2\delta_5 \end{aligned} \right\} = \text{minimum.} \\ K_4 \left\{ \begin{aligned} & -4x_2 dx_2 \\ & -4y_2 dy_2 \\ & +4s_4 ds_4 \\ & -2\delta_4 \end{aligned} \right\} & + \left\{ \begin{aligned} & +4x_4 dx_4 \\ & -4x_2 dx_2 \\ & +4x_3 dx_3 \\ & -4x_4 dx_4 \\ & -4y_2 dy_2 \\ & +4s_3 ds_3 \\ & -2\delta_5 \end{aligned} \right\} \end{aligned}$$

După aceia diferențiam și apoi obținem expe-
siunile pentru corecțiuni:

$$dx_1 = 2 \left(K_1 \frac{x_1}{p_1} + K_2 \frac{x_1 - x_3}{p_1} \right),$$

$$dx_2 = 2 \left(K_4 \frac{x_2}{p_2} + K_5 \frac{x_2 - x_4}{p_2} \right),$$

$$dx_3 = 2 \left(K_2 \frac{x_3 - x_1}{p_3} + K_3 \frac{x_3 - x_4}{p_3} \right),$$

$$dx_4 = 2 \left(K_3 \frac{x_4 - x_3}{p_4} + K_5 \frac{x_4 - x_2}{p_4} \right),$$

$$dy_1 = 2 \left(K_1 \frac{y_1}{p_5} + K_2 \frac{y_1 - y_3}{p_5} \right),$$

$$dy_2 = 2(K_4 + K_3) \frac{y_2}{p_6},$$

$$dy_3 = 2K_2 \frac{y_3 - y_1}{p_7},$$

$$ds_1 = -2K_1 \frac{s_1}{p_8},$$

$$ds_2 = -2K_2 \frac{s_2}{p_9},$$

$$ds_3 = -2K_3 \frac{s_3}{p_{10}},$$

$$ds_4 = -2K_4 \frac{s_4}{p_{11}},$$

$$ds_5 = -2K_5 \frac{s_5}{p_{12}},$$

pentru cari luăm iarăși valorile absolute obți-
nute prin observațiune, le substituim în ecuațiu-
nile erorilor și obținem următoarele ecuațiuni fi-
nale:

$$+2558.1936K_1 - 927.6908K_2 + 2.0370 = 0 \quad I),$$

$-927.6908K_1 + 2673.4096K_2 - 921.0422K_3 - 1.9931 = 0$ II),
 $-812.3793K_2 + 2732.0038K_3 - 619.6387K_4 - 1.2626 = 0$ III),
 $+6942.9353K_1 - 742.1465K_2 - 1.6225 = 0$ IV),
 $+619.6387K_3 - 742.1465K_4 + 6403.4856K_5 - 1.9224 = 0$ V),
 de unde:

$$\begin{aligned}
 K_1 &= -0.000537, \\
 K_2 &= +0.000781, \\
 K_3 &= +0.000934, \\
 K_4 &= +0.000262, \\
 K_5 &= +0.000268,
 \end{aligned}$$

și în fine cu ajutorul acestora obținem corecțiunile dx , dy , ds și valorile cele mai apropiate ale absciselor, ordonatelor și laturilor:

$$\begin{array}{ll}
 dx_1 = -0.053 & x_1 = 42.447, \\
 dx_2 = +0.000 & x_2 = 63.650, \\
 dx_3 = -0.004 & x_3 = 87.596, \\
 dx_4 = +0.014 & x_4 = 124.374, \\
 dy_1 = -0.016 & y_1 = 30.134, \\
 dy_2 = +0.009 & y_2 = 18.203, \\
 dy_3 = +0.005 & y_3 = 34.835, \\
 ds_1 = +0.028 & s_1 = 52.058, \\
 ds_2 = -0.020 & s_2 = 45.410, \\
 ds_3 = -0.040 & s_3 = 50.650, \\
 ds_4 = -0.043 & s_4 = 66.207, \\
 ds_5 = -0.034 & s_5 = 63.407,
 \end{array}$$

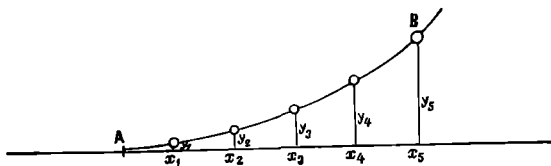


Figura 5.

În fine dăm mai la vale și a cincea problemă care de și nu prea se întrebuințează în practică, însă e dat aci ca exemplu de rezolvare și de compensare cu ajutorul observațiilor. E luată după o problemă cu ecuațiuni liniare din tratatul lui Hagen «Grundzüge der Wahrscheinlichkeitsrechnung».

O șosea părăsită și stricată formează de la începutul arcului A până în B, hotarul între comunele M și N. Unele din puncte au fost luate pe prelungirea liniei drepte prin abscisele și ordonatele x , y , valorile observate încă ale lui y nu dau o curbă formată după o lege analitică. Să se găsească pozițiunea cea mai probabilă a liniei de limitare.

De oare-ce s'a indicat că, curba a fost stabilită după formula:

$$y = \frac{x^3}{6c}$$

vom forma îndată ecuațiunile erorilor:

$$\begin{aligned}
 \delta_1 &= x_1^3 - 6y_1 c, \\
 \delta_2 &= x_2^3 - 6y_2 c, \\
 \delta_3 &= x_3^3 - 6y_3 c, \\
 \delta_4 &= x_4^3 - 6y_4 c, \\
 \delta_5 &= x_5^3 - 6y_5 c,
 \end{aligned}$$

de unde se vede bine, că trebuie să se determine numai valoarea cea mai apropiată a constantei C .

Și fiind-că pentru rezolvarea acestei probleme avem și ecuațiunea de condițiune pentru minimum

$$\frac{d(\delta\delta)}{dc} = \text{minimum}.$$

Vom forma pătratele ecuațiunilor erorilor:

$$\begin{aligned}
 \delta_1^2 &= x_1^6 - 12 x_1^3 y_1 c + 36 y_1^2 c^2, \\
 \delta_2^2 &= x_2^6 - 12 x_2^3 y_2 c + 36 y_2^2 c^2, \\
 \delta_3^2 &= x_3^6 - 12 x_3^3 y_3 c + 36 y_3^2 c^2, \\
 \delta_4^2 &= x_4^6 - 12 x_4^3 y_4 c + 36 y_4^2 c^2, \\
 \delta_5^2 &= x_5^6 - 12 x_5^3 y_5 c + 36 y_5^2 c^2,
 \end{aligned}$$

cari adunate și diferențiate apoi în raport cu c , dau condițiunea:

$$\frac{d(\delta\delta)}{dc} = \text{min.} = 6c (yy) - (yxx) = 0,$$

de unde valoarea căutată a constantei c :

$$C = \frac{(yxx)}{6(yy)}.$$

Pentru problema noastră s'a observat :

$$\begin{array}{ll}
 x_1 = 20.0 & y_1 = 0.08, \\
 x_2 = 40.0 & y_2 = 0.92, \\
 x_3 = 60.0 & y_3 = 3.09, \\
 x_4 = 80.0 & y_4 = 7.02, \\
 x_5 = 100.0 & y_5 = 13.70,
 \end{array}$$

Avem prin urmare

$$\begin{aligned}
 x_1^3 y_1 &= 6400.0, \\
 x_2^3 y_2 &= 58880.0, \\
 x_3^3 y_3 &= 667440.0, \\
 x_4^3 y_4 &= 3594240.0, \\
 x_5^3 y_5 &= 13700000.0, \\
 (yxx) &= 18026960.0.
 \end{aligned}$$

De asemenea:

$$\begin{aligned}
 y_1^2 &= 0.0064, \\
 y_2^2 &= 0.8464, \\
 y_3^2 &= 9.5481, \\
 y_4^2 &= 49.2804, \\
 y_5^2 &= 187.6900, \\
 (yy) &= 247.3713
 \end{aligned}$$

$$\text{și } 6 (yy) = 1484.2278,$$

de unde prin introducerea acestor valori în ecuațiunea tipică obținem:

$$C = 12145.0$$

și prin întrebuițarea acestei valori în

$$y = \frac{x^3}{6c}$$

obținem direct valorile cele mai apropiate ale ordonatelor y , și prin urmare și pozițiunea cea mai

apropiată a curbei ce formează linia de limitare. Avem dar:

$$y_1 = 0.109,$$

$$y_2 = 0.888,$$

$$y_3 = 2.964,$$

$$y_4 = 7.026,$$

$$y_5 = 13.723.$$

INCĂLDIREA CU PETROL

METODA HOLDEN, ÎNTREBUIȚATĂ LA LOCOMOTIVE ÎN TUNELUL DIN ARLBERG

De H. TICHY, Inginer în Innsbruck.

Tunelul din Arlberg e de 10,4 km. lungime. În direcțiunea de la extremitatea de vest la Langen către extremitatea de est la St. Anton, tunelul se urcă pe o lungime de 6,4 km. cu $15^{\circ}/_{00}$, de acolo se înclină cu $2^{\circ}/_{00}$.

Tunelul nu are o ventilație specială, gazele fumului merg către est și ies afară prin extremitatea de est care e cu 88^m mai înaltă. Vântul de Vest favorizează eșirea fumului, gonind repede gazele fumului. Vântul de est însă împiedică eșirea fumului și cauzează vârtej de gaz în tunel, în cazul acesta se formează barage de fum cari, influențate de circulațiunea trenului, se mișcă când înainte când îndărăt și dacă această stare durează mai mult împiedică de a se mai auzi și de a se vedea semnalele.

La începutul exploatării tunelului se încăldeau locomotivele cu cărbuni, însă pentru că oamenii trenului și lucrătorii ocupați în tunel erau foarte incomodați de fumul de cărbune, s'a adoptat numai de cât încăldirea cu cok. Cu aceasta s'a introdus o îmbunătățire în aerul tunelului, însă nici această încăldire n'a satisfăcut pe deplin căci s'au ivit, mai cu seamă la lucrătorii tunelului, boale ușoare cari rezultau din inspirațiunea acidului carbonic.

Administrațiunea drumurilor de fer austriace decise după aceea, pentru a abține un aer mai bun, să întrebuințeze pentru încăldirea locomotivelor o substanță lichidă și prin aceasta se dobîndească o combustione cât se poate de perfectă.

Pentru acest scop se alege încăldirea cu păcură după Holden.

Acest mod de încăldire constă în aceea că substanța lichidă în formă de praf e suflată pe un foc slab de cărbuni întreținut în continuu pe grătar.

Până aci se întrebuință încăldirea cu păcură la locomotivele trenurilor de transport cu *tender de categoria a patra*, având următoarele dimensiuni.

Diametrul cilindrului 500^{mm}

Diametrul mecanismului motor . . . 1100 »

Totalitatea greutății, precum și forța de

fie-care 55 t

Suprafața de încăldire a cutiei de fum 11,2 ^m²

» » » a tuburilor . . 170,8 »

suprafața de încăldire totală . . . 182,0 »

suprafața grătarului 22,5 »

După cum reiese din fig. 1 până la 3, în spațele căldărei, lângă ușa furnalului sunt două deschidături (fig. 3) prin care pătrund doi *pulverizatori* în cutia de foc *Pulverizatorii* comunică prin tuburi cu un vas cu petrol cu cana ce se află d'indărătul tenderului și care coprinde vr'o 1200 l. (fig. 8, Pl.). Afară de aceasta mai au *pulverizatoarele* două *robinete de afluență a petrol*, în conductele e (fig. 1 și 2), cari sunt cuplate și regulează afluența păcurei. La căldare se află o cutie de robinete (fig. 3, Pl.), cu patru robinete de vapor. Un robinet a (fig. 1, 2 de mai jos și fig. 3), mijlocește intrarea aburilor în tuburile (țevile de aer) din mijlocul *pulverizatorului* (fig. 1 și 2 de mai jos și fig. 9, Pl.), un al do-

ilea robinet c duce vapori în *injector* care îi divide fin, prin mai multe crăpături mici, suflându-i în cu-

afluență pentru că să sufle totul în cutia de foc în praf.

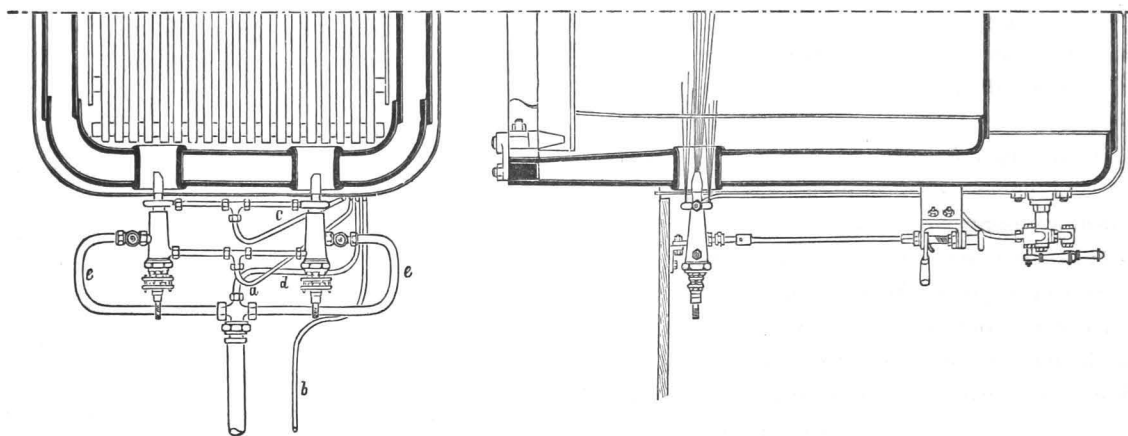


Fig. 1.

Scara 1:20. Incalzirea cu păcură a locomotivelor drumului de fer austriac din Arlberg.

tia de foc în scopul de a da aerul necesar pentru arderea uleiurilor grele. Un al treilea robinet (fig. 1 de sus și fig. 9, Pl.) servește pentru încălzirea sau subțierea uleiului în vas (fig. 8, Pl.) când e foarte gros, sau când îngheață iarna. Tubul care se unește la acest robinet se termină în vasul cu ulei în formă de serpentin. Al patrulea robinet f (fig. 9, Pl.) cu conductorul de vapori d (fig. 1) servește pentru *curățirea tuburilor de afluență*.

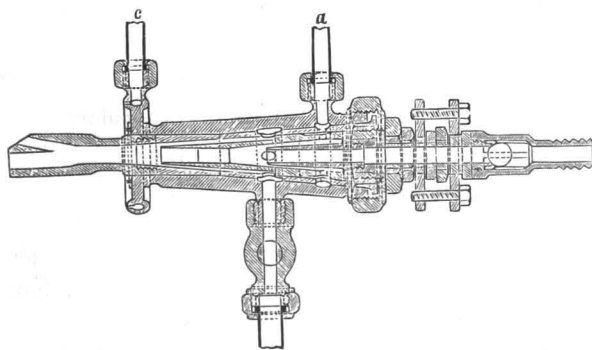


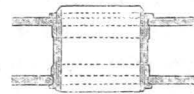
Fig. 2.

Scara 1:5. Dispozițiunea în formă de raze pentru stropirea uleiului.

Dacă introducem în *pulverizator* prin *a* vapori aceștia duc cu sine aerul ce trece prin *injector* precum și uleiul ce intră în *e* prin robinetele de

Incălzirea se face încălzindu-se mai întâiu păcura, apoi se introduc vapori în injector și tocmai în urmă se introduce și cantitatea de păcură necesară.

Cu ajutorul robinetelor de afluență se regulează afluența păcurei și se obține arderea completă a materialului de ars; nu trebuie să se lase mai mult ulei de cât, poate să ardă complet în care cas, fumul ce iese pe coș e incolor de tot și în același timp are loc cea mai favorabilă producțiune de vapori.



(Fig. 3)

Scara 1:10 Crăpătură de insuflare

Această încălzire n'are trebuință de un aranjament pentru consumarea fumului. Oprirea arderei se face procedând invers. Întâiu trebuie să se oprească afluența uleiului și apoi a vaporilor.

Avantajul ce prezintă încălzirea cu păcură a lui Holden privitor la scopul urmărit aci, constă mai cu seamă în aceea că se poate pune în activitate în ori și ce timp și fără nici o pregătire atât încălzirea cu păcură cât și încălzirea cu cărbune. Așa că, înainte de intrarea în tunel se poate încălzi cu cărbuni, în tunel cu păcură și apoi la eșirea din tunel iar cu cărbuni.

Apoi această încălzire face posibilă o utilizare avantajoasă a residuurilor lichide grele și cele mai grele ale păcurei, uleiurilor de gudron cu o

greutate specifică de 0,9 până la 1,1 și chiar mai mare, ce se dobândesc la purificarea petrolului, precum și a untului de nefc cu o greutate specifică de 0,75 până la 0,94. Pentru că aceste uleiuri prezintă un punct de aprindere foarte înalt aproape de 200° C, înmagazinarea lor nu e legată cu nici un fel de pericol.

În fine din încălzirea lui Holden precum și de toate încălzirile cu substanțe lichide e legată o mare ușurare pentru oamenii locomotivei mai cu seamă la urcările ce țin mai mult. Încălzirea cu păcură, afară de regularea unor robinete și introducerea câtor-va lopățele de cărbuni, nu are trebuință de nici un serviciu așa că fochistul care la încălzirea cu cărbuni e împovărat de o muncă foarte grea când e câte-o urcare lungă, la acest mod de încălzire nu are mult de lucru și e scutit de grija de a produce cantitatea necesară de vapori. La încălzirea cu păcură nu e trebuință să se zidească în parte lada de foc sau să facă bolți de cărămiți.

De oare-ce încălzirea cu păcură în tunelul din Arlberg are mai cu seamă scopul de a face ca aerul din tunel să fie cât se poate de favorabil trebuie examinat întru cât inspirațiunea aerului tunelului e vătămătoare omului.

Pentru încălzirea locomotivei s'a încercat diferite substanțe lichide, așa de ex:

Uleiul albastru din Floridsdorf cu greutatea specifică 0,911

Uleiul de gudron din Angern cu greutatea specifică 1,070

Gazolină din Oderberg cu greutatea specifică. 0,919

Reziduuri din Ostran cu greutatea specifică. 0,941

ale căror arderi au fost comparate cu aceea a cotelui și cărbunelui ordinar de Boemia.

De altă parte:

I. Aerul tunelului,

II. Substanțele de încălzit întrebuințate,

III. Gazele produse de aceste substanțe au fost supuse la o examinare chimică minuțioasă de către laboratorul chimic de la Universitatea din Innsbruck.

I. Aerul conține 0,025 până la 0,035 părți din spațiu de acid carbonic. Această cantitate de acid carbonic sustrasă din cantitatea de acid carbonic

ce se află în aerul tunelului dă acea cantitate de acid carbonic ce rezultă din încălzire, și anume:

la încălzirea cu cok 0,195

la încălzirea cu uleiul albastru . 0,08

la încălzirea cu uleiul de gudron . 0,10.

Aceste cifre arată că încălzirea cu cok, din cauză că întrebuințează mult material de încălzit, dă mai mult acid carbonic și prin urmare leagă mai mult oxigen.

Compozițiunea aerului se schimbă în același loc, ea e neegală în diferitele locuri ale tunelului, chiar în diferitele locuri ale aceiași secțiuni transversale a tunelului și această împrejurare împiedică de a obține determinări sigure.

Se poate admite că, cantitatea de acid carbonic indicată precum și reducerea oxigenului ce rezultă, nu provoacă boale însemnate la oamenii sănătoși, însă în ori-ce cas e proprie a face ca corpul să fie mai puțin rezistent la cele-lalte materii vătămătoare.

II. Examinarea substanțelor lichide dau rezultate sigure.

Uleiul albastru conține 86,63% carbone, 12,83% hydrogen.

Uleiul de gudron conține 90,50% carbone, 6,35% hydrogen.

Gazolină conține 86,16% carbone 117,9% hydrogen.

Reziduuri conține 86,65% carbone, 17,67% hydrogen.

De aci rezultă o valoare de încălzire:

pentru uleiul albastru de 11332 calorii

pentru uleiul de gudron « 9372 «

pentru Gazolină « 10870 «

pentru Reziduuri « 10886 «

sau obținem aceleași rezultate din 100 părți uleiul albastru (Blauöl) 104 părți gazolină sau reziduuri și 121 părți uleiul de gudron.

Să comparăm acest raport cu rezultatele de exploatațiune. Unul și același tren de mărfuri are trebuință ca să meargă de la Langen la St. Anton de :

700 kg. cărbuni

sau 450 » cok

sau 94 » Blauöl cu 48 kg. cărbuni

sau 159 » uleiul de gudron » 86 » »

sau 123 » gazolină » 100 » »

sau 100 părți Blauöl sunt de aceeași valoare ca 142 părți gazolină sau 179 părți ulei de gudron.

E întrebarea acum cât acid carbonic are să se producă prin diferitele substanțe de ars în aerul tunelului și cât oxigen are să fie abstras. Tunelul are un volum de 421853 m.c. Dacă în timp de 16 ore nu se produce nici o schimbare de aer în tunel și dacă exploatațiunea se face regulat, se ard următoarele cantități de încălzit :

8400 kg. cărbuni sau

5400 » cok sau

1128 » Blauöl cu 376 kg. cărbune sau

1908 » ulei de gudron cu 1032 kg. cărbune sau

1476 » Gazolină cu 1200 kg. cărbune,

prin urmare după datele de mai sus se va produce acid carbonic:

la încălzirea cu cărbuni	11651 m.c. sau 2,07%
» » » cok	9009 » » 2,14 »
» » » Blauöl	2562 » » 0,61 »
» » » ulei de gudron	4904 » » 1,16 »
» » » Gazolină	4221 » » 1,00 »

Pe lângă aceasta însă absorbindu-se un volum egal de oxigen liber, scade cantitatea de oxigen din aer, care în condițiunile obicinuite e de 20,9%.

la încălzirea cu cărbuni	la 18,20%
» » » cok	» 18,76 »
» » » Blauöl	» 20,29 »
» » » ulei de gudron	» 19,74 »
» » » Gazolină	» 19,90 »

Perdere de oxigen liber e însă și mai mare, de oare-ce fie-care moleculă de hydrogen întrebuințează 8 părți sau în volum 0,5 de oxigen pentru ca să formeze ape, și acest oxigen trebuie să fie luat tot din aerul tunelului.

Greutatea unui m.c. de oxigen, în condițiunile de presiune și căldură ale tunelului, e de 1,319 kg.

Resultă dar că la o consumațiune de 24 de ore a substanței de încălzit pentru arderea hydrogenului se întrebuințează un volum de oxigen din aerul tunelului :

la încălzirea cu cărbune	de 2807 m.c.
» » » cok	» 66 »
» » » Blauöl	» 1065 »
» » » ulei de gudron	» 1068 »
» » » Gazolină	» 1433 »

Prinderea totală în oxigen, ce resultă în 24 de ore din formațiunea acidului carbonic și a apei e :

la încălzirea cu cărbune	de 14468 m.c.
» » » cok	» 9075 »
» » » Blauöl	» 3627 »
» » » ulei de gudron	» 5972 »
» » » Gazolină	» 5654 »

și resultă în total o scădere a oxigenului :

pentru încălzirea cu cărbune	la 17,43%
» » » cok	» 18,75 »
» » » Blauöl	» 20,04 »
» » » ulei de gudron	» 19,48 »
» » » Gazolină	» 19,56 »

De aci se poate bine vedea influența felului substanței de încălzit asupra salubrității aerului din tunel.

III. Din examinarea gazelor fumului ce a fost luat din coșul locomotivei se mai obțin și alte rezultate pentru raporturile dintre bunătatea aerului și diferitele substanțe de încălzit.

	LA ÎNCĂLZIREA CU				
	Cărbune	Cok	Blauöl	Ulei de gudron	Gazolină
Conțineau gazele fumului examinate :	%	%	%	%	%
Acid carbonic	15,15	3,73	8,53	8,89	10,10
Oxigen	2,45	16,33	9,74	9,76	8,11
Cărbune hydrogenat . . .	1,61	0	1,27	2,50	1,36
Gaz oxid de cărbune . . .	0,17	0,03	0,14	0,11	0,10
La 100 mc. de aer 20,9 mc. de oxigen sunt întrebuințați pentru arderea substanței de încălzit					
Din aceștia apar în gazele fumului cu oxigen liber.	2,45	16,33	3,74	9,76	8,11
Restul oxigenului e consumat de ardere	18,45	4,37	11,16	11,14	12,79
Dacă se presupune o ardere completă și închizând toate deschizăturile tunelului, trebuie pentru ardere în timp de 24 ore oxigen	m.c.	m.c.	m.c.	m.c.	m.c.
S'au după raportul de 18,45 : 100 un volum de aer de	78363	207666	33500	53665	44380
Din aceste arderi resultă:					
Acid carbonic	11272,0	7745,9	2772,2	4771,2	4482,4
Cărbune hydrogenat . . .	1261,6	0	412,8	1341,7	603,6
Gaz carbonic	133,2	62,3	45,5	59,0	44,3
La % din volumul tunelului, s'a adăugat la aerul tunelului :	%	%	%	%	%
Acid carbonic	2,81	1,84	0,66	1,13	1,06
Cărbune hydrogenat . . .	0,30	0,0	0,10	0,32	0,14
Gaz carbonic	0,032	0,015	0,011	0,014	0,011

Resultatele de mai sus ale cercetărilor chimice ne arată că întrebuințându-se substanțe de încălzit lichide s'a obținut o îmbunătățire însemnată în efectul asupra sănătății a aerului tunelului

și că *Blauöl* e cel mai avantajos pentru încălzirea cu ulei și apoi cu gazolină.

Cu privire la rezultatele economice ale încălzirii cu ulei s'a stabilit prin probarea diferitelor materii de încălzit, că și în această privință consumațiunea de *Blauöl* și *Gazolină* după prețurile curente, revine mai eficientă de cât cea de cok.

Pe baza rezultatelor favorabile, în cea-ce pri-vesce sănătatea și economia. se luă decisiunea

din partea administrațiunei drumurilor de fer austriace ca să se încălzească în același mod 25 de locomotive de la trenuri de marfă de categoria a patra pentru trenuri de mărfuri și 12 locomotive de trenuri de mărfuri de categoria a treia de persoane și trenuri accelerat, pentru ca toate trenurile să fie conduse prin tunel numai de locomotive încălzite cu uleiuri minerale.

Mediile rezultatelor întrebuințării substanțelor de încălzit lichide valorile lor de încălzire și evaporațiunile lor la încercările cu trenuri de mărfuri de la Sangen la St. Anton

Depărtarea în Km.	Parcursul în minute	Încălzirea medie în t.	Procentul pentru 1000 tone km. Jtco	Substanță de încălzit lichidă întrebuințându-se și cărbuni Libuschiner Förder	CANTITATEA DE				1 kg. ulei evaporează apa		CONSUMAȚIUNE							
					C.	H.	O.	Culorii	Obținut toare-ticește	Măsurat	în Total				Pentru 1 tr. km. Pentru 1000 t. km			
											Apă	Ulei	Cărbune		Ulei	Cărbune	Ulei	Cărbune
											m.c.	kg.	kg.		kg.	kg.	kg.	kg.
11,2	38	260	2912	Blauöl . .	86,63	12,83	0,54	11332	17,83	15,16	2,0	113	48	10,09	4,28	38,80	16,48	
				Ulei de gud.	90,50	6,55	2,95	9372	14,77	13,40	2,6	159	86	14,19	7,67	54,60	29,53	
				Gazolină . .	86,16	11,79	2,05	10870	17,11	14,20	2,3	123	100	10,98	8,92	42,23	34,34	

UNIUNEA DRUMURILOR DE FER GERMANE

DARI DE SEAMA STATISTICE

ASUPRA

Drumurilor de fer date de uniunea a drumurilor de fer germane pe anul bugetar 1895

Din darea de seamă a uniunei pentru anul 1895, comunicăm următoarele rezultate la care mai adăogăm și cifrele celor doi ani precedenți pentru a se putea face comparațiunea.

Anul bugetar nu e același pentru toate căile ferate; pentru 32 din cele 49 drumuri de fer germane se socotește de la 1 Aprilie 1895 până la 31 Marte 1896 și, pentru calea ferată Aumay, de la 1 Octombrie 1894 până la 30 Septembrie 1895. În toate celelalte căi ferate ale uniunei anul bugetar coincide cu anul din calendar.

În total aparțineau uniunei 86 de divisiuni de drum de fer din cari divisiunile administrate de drumurile de fer prusiane erau socotite deosebit.

Anul	TOATE LINIILE VALORAU					
	Linii în km.			Linii în exploatație în km.		
	La finele anului					
	Căi principale	Căi secundare	În total	Căi de exploatare pentru		ÎN TOTAL
				călători	mărfuri	
1895	58224	20075	78299	79925	80938	81076
1894	57911	18440	76351	77914	78860	79018
1893	57633	17141	74774	76638	77521	77696

Următoarele cifre dau deslușiri asupra lungimei liniilor de căi ferate:

Anul	Din liniile de exploatare sunt			Lungimea liniilor secundare	Din toată lungimea căi ferate sunt la % linii			Lungimea întregii rețele de căi ferate
	Simple km.	Duble km.	Triple km.		Simple	Duble	Supli- mentare km.	
1895	58952	20151	108	30544	45,3	30,9	23,5	130187
1894	57608	19568	108	29578	45,5	30,9	23,3	126712
1893	56519	19095	90	28689	45,7	30,9	23,2	123710

Aci s'a arătat câte sunt la sută numai liniile cu cale simplă și cele cu cale dublă, iar cele cu cale triplă au fost omise, din acestea erau în 1892 0,2% iar în anii 1894 și 1895 0,3% din rețea.

Relativ la calea permanentă tabloul de mai jos arată întinderea căi ferate așezate pe traverse și modul de construcție:

ANUL	PE TOATA CALFA FERATA SE AFLA													
	Șine de			Șine pe traverse				Traverse de lemn, o mie bucăți						
	Fer	Oțel	Fer și Oțel	Până la 27 kg.	27—32 kg.	32—37 kg.	Peste 37 kg.	De stejar	De fag	De molift	De brad	In total	Imbibate	Ne imbibate
				Grelu pentru 1 ^m										
				km.	km.	km.	km.							
	1895	23635	101372	5180	10604	22279	79795	12683	67108	8769	4005	41370	123952	76979
1894	25193	95837	5681	9210	23142	75871	13376	66556	8969	3084	38572	120474	72477	44395
1893	26297	91480	5932	8703	22199	75543	11835	66764	7935	3669	37451	118509	70452	44466

Pentru datele asupra traverselor lipsesc acelea ale traverselor drumurilor de fer din Țările de Jos, din care cauză suma nu coincidă cu cifrele parțiale. De asemenea nu e nici o informațiune asupra numărului traverselor imbibate ce se află pe liniile mării căi centrale belgiane.

Raporturile de înclinațiune la sută din lungimi sunt următoarele:

Anul	INCLINAȚIUNI				
	1: ∞ %	până la 1:1000 %	1:1000 până la 1:200 %	1:200 până la 1:40 %	măi repede de căi 1:40 km.
1895	31	8	34	27	188
1894	31	8	34	27	187
1893	31	8	35	26	163

Raporturile de curbură la % din lungime sunt următoarele:

Anul	drepte %	R ≥ 3000 %	R ≥ 1000 până la 3000 %	R ≥ 400 până la 1000 %	R ≥ 200 până la 400 %	R < 200 km.
1895	72	1	8	12	7	341
1894	71	1	9	12	7	346
1893	72	1	9	12	6	310

Cheltuielile pentru construcțiunea căi sânt în mărci de:

La finele anului	IN TOTAL	Pe 1 km.
1895	18709758824	244059
1894	18316945922	245036
1893	17983456647	245833

In circulațiunea pentru călători s'a efectuat:

Anul	Kilometri de persoană = milioane						Circulațiune pe 1 km.						Din circulațiunea pe 1 km. revine la %					
	I	II	III	IV	Mi- litari	In total	I	II	III	IV	Mi- litari	In total	I	II	III	IV	Mi- litari	
1895	492,9	3429,1	13153,5	3894,6	1224,0	21194,1	6342	44122	156382	50712	15750	272708	2,3	16,2	57,3	18,4	5,8	
1894	456,4	3242,4	11352,1	3670,2	1076,3	19787,4	5980	42486	148747	48091	14103	259407	2,3	16,4	57,4	18,5	5,4	
1893	431,5	3084,0	10830,2	3627,6	1042,4	19017,2	5769	41197	141647	48451	13929	253993	2,3	16,2	56,9	19,1	5,5	

Rezultatele corespunzătoare din circulațiunea pentru mărfuri sunt următoarele :

Anul	Mărfuri cu înțea mare		Mărfuri în balot		Incărcarea vagoanelor		Mărfuri de serviciu		Animale vii		I N T O T A L		Liber de port
	Tone kilometrice	Tone pe 1 km. de cale	Tone kilometrice	Tone pe 1 km. de cale	Tone kilometrice	Tone pe 1 km. de cale	Tone kilometrice	Tone pe 1 km. de cale	Kilometre în tone	Tone pe 1 km. de cale	Tone kilometrice	Tone pe 1 km. de cale	
1895	239828311	3047,0	2508394661	31872,6	3504212465	44525790,1	460314769	5849,1	12635328330	4073,1	38885990766	494098,1	2812194404
1894	223605366	2894,0	2384190109	30352,6	3325721056	43036486,7	1755452991	22716,4	6728741351	9430,1	38349200473	496281,0	1743043600
1893	205572040	2711,0	2321513045	30611,6	32604829344	42392287,0	1741422883	22962,4	587106383	7741,1	3740043695	493947,1	1534161081

Diferințele din anii precedenți se explică prin aceea că la drumurile de fer prusiane nu s'a mai socotit, începând din anul 1895/96, cheltuielile de transport pentru mărfurile de exploatare.

Veniturile întregii rețeli de drum de fer erau următoarele :

A N U L	CIRCULAȚIUNEA CĂLĂTORILOR										EXPLOATAREA MĂRFURILOR													VENIT TOTAL							
	Venit pe 1 kilometru de persoană							Din veniturile pentru 1 km. din lungimea de exploatare mijlocie revine la %			Venit pentru 1 kilometru de tonă							Din veniturile pentru 1 km. din lungimea de exploatare mijlocie revine la %						Revine la %							
	VENIT TOTAL							VENIT TOTAL							VENIT TOTAL							IN TOTAL						Călători		Mărfuri	
	I	II	III	IV	Militari	In total		I	II	III	IV	Militari		Mărfuri cu ieșală mare	Mărfuri în balot	Încărcătura vagoanelor	Animale vii	In total	Mărfuri cu ieșală mare	Mărfuri în balot	Încărcătura vagoanelor	Animale vii	Venituri suplimentare								
	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.								Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.	Pf.							
1895	617399269	6,82	4,48	2,35	2,04	1,47	2,80	5,7	25,8	52,2	13,3	3,0	1538824177	20,99	9,81	3,29	1,77	7,61	3,87	3,3	16,0	74,8	0,5	3,2	2,2	2209290028	27,9	69,7	2,4		
1894	50406990	5,70	4,53	2,59	1,97	1,47	2,82	5,5	26,2	52,5	13,0	2,8	1492638134	20,79	9,71	3,30	1,79	7,18	3,81	3,1	15,5	73,6	2,1	3,5	2,2	21,7444590	27,4	70,5	2,1		
1893	560350070	6,65	4,65	2,62	1,99	1,48	2,84	5,3	26,0	52,5	13,3	2,9	1435340200	21,32	9,95	3,29	1,82	7,39	3,79	3,0	15,9	73,7	2,0	3,0	2,2	2056189470	27,2	70,7	2,1		

Cheltuielile erau pentru:

Anul	Administrațiunea generală		Supravegherea și întreținerea căi		Serviciul de exploatare		Serviciul de exploatare și de ateliere		Cheltuieli de exploatare totale	
	IN TOTAL		IN TOTAL		IN TOTAL		IN TOTAL		IN TOTAL	
		Pentru 1 km. din lungimea de exploatare		Pentru 1 km. din lungimea de exploatare		Pentru 1 km. din lungimea de exploatare		Pentru 1 km. din lungimea de exploatare		Pentru 1 km. din lungimea de exploatare
1895	118872638	1504	301529491	3817	467136655	5913	351147442	4445	1238686226	15679
1894	119974843	1548	285378659	3682	446672104	5762	323124956	4168	1175150562	15160
1893	111848826	1472	294318400	3873	435146943	5727	314455192	5139	1155769361	15211

Resultatele în plus sunt date în tabloul următor care arată mai cu seamă resturile efective și sumele cele mai mici, precum și raporturile dintre cheltuielile de exploatare și veniturile totale la % :

Anul	PRISOS DE VENITURI		Cheltuieli de exploatare la % venitul total
	In total M.	Pe 1 km. din lungimea de exploatare	
1895	970615549—11747	12306	56,1
1895	742299029—5001	12170	55,5
1896	900476132—56023	11850	56,2

Accidente de exploatare s'au întâmplat după cum arată tabloul următor :

Anul	DERAERI			CIOCNIRI			ALTE ACCIDENTE			I N T O T A L		
	Cale liberă	Gară	In total	Calea liberă	Gară	In total	Cale liberă	Gară	In total	Cale liberă	Gară	In total
1895	387	682	960	61	437	498	1562	2936	4498	1910	4055	5965
1895	269	691	960	55	308	563	1284	3062	4346	1608	4261	5869
1893	251	739	990	79	481	568	1069	2507	3576	1399	3727	5126

Tabloul de mai jos dă relațiuni asupra morților (m) și rănilor (r) survenite :

A n u l	C A L A T O R I I										I M P I E G A T I								D I N C L A S A I I I P E R S O A N E								I N T O T A L									
	fără vină		din propr. sa vină		I N T O T A L						Fără vină		Din propria vină		I N T O T A L				Fără vină		Din propria vină		I N T O T A L				Fără vină		Din propria vină		I m p r e u n ă					
	Mort	Rănit	Mort	Rănit	Natural	La fie-care 100000 de				Fără vină	Din propria vină	Natural	La 100000 de kilometri de osi		Fără vină	Din Propria vină	Natural	La 100000 de kilometri de osie		Mort	Rănit	Impreună la 100000 kilometri de osie		Mort	Rănit	Impreună la 100000 kilometri de osie		Mort	Rănit	Impreună la 100000 kilometri de osie						
						Kilometri de persoană	Kilometri de osie	m	r				m	r				m	r			m	r			m	r			m	r	m	r	m	r	m
	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r	m	r
1875	9	25	77	199	86	456	0,004	0,045	0,004	0,020	47	389	598	1910	645	2292	0,03	0,10	14	86	447	350	461	444	0,02	0,02	70	732	0,035	1122	2467	0,16	1192	3199	0,19	
1874	7	209	35	183	62	392	0,003	0,020	0,003	0,018	30	308	501	2527	531	2835	0,02	0,13	21	62	409	387	430	449	0,02	0,02	58	579	0,03	965	3097	0,19	102	3676	0,21	
1873	4	153	83	169	87	322	0,006	0,017	0,004	0,015	32	325	582	2483	614	2809	0,03	0,13	10	115	363	358	373	474	0,02	0,02	46	594	0,03	1028	3010	0,19	1074	3604	0,22	

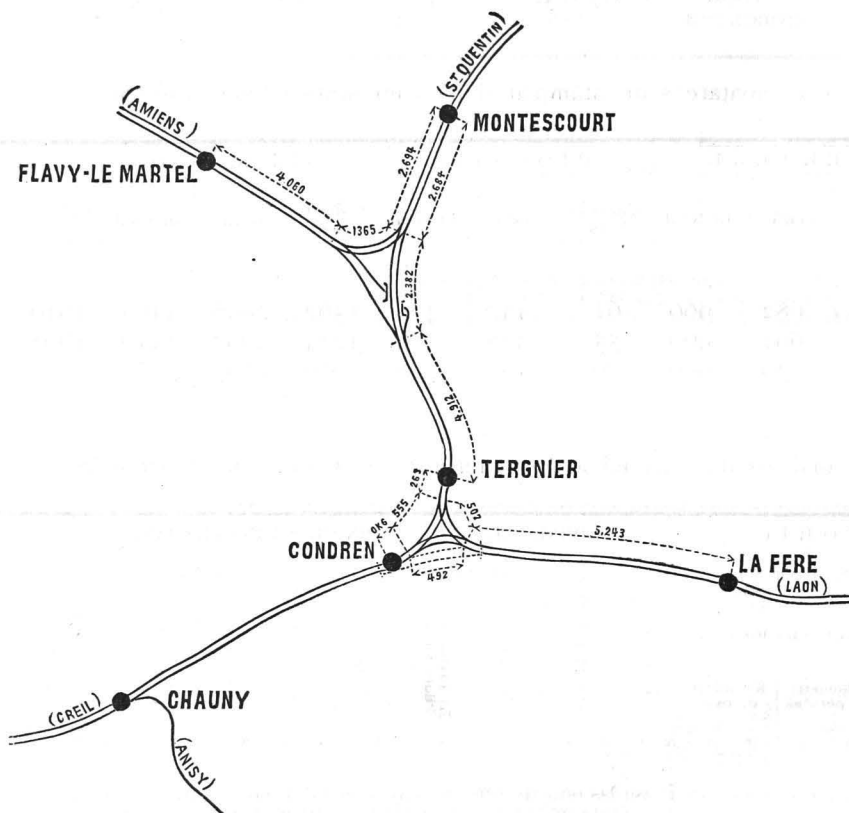
Ruperi de osii, bandage șine s'au întâmplat :

Anul	Ruperi de osii		Ruperi de bandage		R u p e r i d e ș i n i							Numărul de accidente din ruperi de osii
	Numărul	Numărul de nenorociri prin rupturi de osii	Numărul	Numărul de nenorociri prin rupturi de osii	N U M A R U L							
					La șine de fer	La șine de oțel	La șine de oțel de la capăt	IN TOTAL	La long-rone de fer	La 1 km. din lungimea de exploatare		
1895	104	22	2260	27	312	11132	349	11793	1473	0,15	9	
1894	120	29	2748	43	314	10574	371	11259	1458	0,14	8	
1893	118	31	2611	42	338	10302	443	11082	1525	0,14	9	

GARA DE TRIAGIU DE LA CONDREN

Gara de triagiu de la Condren nu este de cât o anexă a gării de bifurcațiune. Tergnier, acelaș șef având în mână sa direcțiunea amândorur serviciilor. Tergnier este situat la joncțiunea marei linii transversale de la Amiens la

un depozit pentru schimbarea mașinelor și de ateliere pentru reparațiunea materialului. Trebuia de asemenea ca trenurile de marfă să se oprească mai mult sau mai puțin, cu atât mai mult cu cât schimbările reciproce între linia principală și cea



(Fig. 1).

Reims cu linia de la Paris la Charleroi; pe lângă acestea Tergnier să află aproape la jumătate distanța între frontiera franco-belgiană și Paris.

Din această împrejurare, această gară capătă importanța sa. În adevăr, drumul între basinul huiier de Nord sau al Belgiei și marele centru de consumațiune. Parisul este prea lung pentru ca trenuri de marfă să-l poată parcurge fără a schimba mașinele; pe lângă aceasta materialul de mărfuri este depus la stricăciuni dese și primejdioase, care cer în unele puncte (cel puțin unu pentru un drum de 250 kilometri) o revizuire amănunțită: Tergnier era indicat pentru a instala

transversală Amiens-Reims erau foarte importante, traficul Nord-Est având în amândouă sensurile o importanță crescândă în fie-care an.

În timpul acest serviciu a fost făcut cu două grupuri de linii moarte, așezate unul la dreapta, altul la stânga căilor principale și comandate de cai de manevră, totul găsindu-se aproape orizontal.

Poate că la începutul instalațiunii care coprindea 21 de linii la stânga și 14 la dreapta, era îndestulător; dar, traficul presupunând normal, inconvenientele deveneau din ce în ce mai simțite și să manifestau în fie-care an, în minutul trafi-

cului intensif, prin inbulzeli, întârzieri enorme impuse trenurilor, opriri și prin urmare o neîntrebuintare prelungită a vagoanelor, cu atât mai prejudiciabilă intereselor companiei cu cât numărul acestora era mai mare.

Atunci a fost studiat proiectul de înființare a unei gări de triagiu la Condren, la un kilometru aproape la mează-zi de gara Tergnier, care devenea ast-fel numai gară de călători și de serviciu local.

Înainte de a începe descrierea acestei gări, este interesant, a cita câte-va cifre pentru a pune în evidență importanța mișcării vagoanelor de marfă transmitând prin Condren și pentru care această gară, face o operațiune mai mult sau mai puțin complicată. În luna lui Noembrie 1896 care a fost o medie ca intensitate de trafic s'au expedit și primit la Condren 3449 trenuri de mărfuri, sau o medie de 115 trenuri pe 24 ore; aceste 115 trenuri sunt foarte neegal repartizate în cele 24 de ore.

Trebue să se țină socoteala de trenurile de călători, a căror itinerar trebue să aibă prioritatea de aceea gara Condren are câte o dată de expedit într'o oră 12 sau chiar 15 trenuri de marfă.

Dacă să consideră numărul de vagoane primite și expediate, în loc de numărul trenurilor, rezultatele sunt următoarele; pe 24 ore trec prin Condren 2400 vagoane, presupunând un bun trafic mediu. Aceste 2400 vagoane să repartisează ast-fel: 23,6% pentru Belgia; 20,4% pentru Gomain; 40,7% pentru La Chapelle; 9,4% pentru Laon; 5,9% pentru Amiens.

Examinând proveniența acestor vagoane să găsește un mare număr care vin de la Gomain, de la St. Martin. Este deci logic a impune acestor gări de origină de a compune unele trenuri fără a mai avea nevoie de o manipulație la Condren, lucrul în această gară rezemându-se în schimbarea mașinilor și revizia vagoanelor.

Aceasta este o chestie de mișcare foarte importantă.

În scurt, luând ca bază luna Noembrie 1896, să constat că pentru 39 trenuri din 115, adică pentru $\frac{1}{3}$ din numărul total expedit și primit în gara Condren, gara nu are nici o manevră de făcut, de cât schimbarea mașinilor și revizia vagoanelor. Sub o altă formă au trecut la Condren,

2400 vagoane în medie pe zi, dintre care ceva mai mult de 1000, fie 43% nu cer nici o manevră, restul de 1400 staționând în gară și trebuind să fie scoase la sosire dintr'un tren și introduse într'un alt tren de plecare. Aceasta de pe urmă cifră dă puterea unei gări de triagiu; acest număr de 1400 de vagoane poate să fie întrecut fără ca să rezulte greutăți sau inbulzeli: 2400 vagoane de manevrat în 24 de ore reprezintă aproape maximul practic care ar putea fi atins fără multe inconveniente.

Gara Condren este situată pe dreapta liniei Paris-Charleroi; ea să întinde pe o lungime mai mare de 1206 m. și are o lărgime medie de 150^m ocupată de căi. Terenul pe care este instalată gara, are o lărgime mult mai mare, căci s'a prevăzut posibilitatea de a îndoi actuala instalare.

Lungimea totală a căilor este de 16 km; numărul schimbătorilor în serviciu este de 63.

Trenurile de marfă intră la Condren și ies direct venind direct de pe căile principale de circulație sau intră: aceasta a reclamat o adevărată bifurcațiune, una la nord și alta la sud de gară precum și instalațiuni de semnale și cabine de centralizare. În acest chip trenurile de marfă ies de pe liniile principale fără a perde timp și staționează pe căi de garagiu unde să fac toate operațiunile.

Gara este subîmpărțită în două grupuri deosebite, corespunzând fie-care unei părți din programul care a fost indicat: 1) grupul de garagiu și formațiune; 2) grupul de triagiu.

1. Grupul de garagiu și formațiune

Acest grup coprinde 16 căi de lungime medie de 400 m., adică putând conține fie-care mai mult de un tren de marfă complet tipul Nordului.

Cele două d'întăiu căi plecând de la căile principale sunt destinate primirii trenurilor venind de la sud care n'au nici o manevră de făcut la Condren; cele-l'alte 4 căi servesc a gara trenuri analoge venind de la Nord.

Restul de 10 căi sânt destinate 3 pentru trenurile dirigințu-se către Sud și 7 pentru trenurile dirigințu-se către Nord: aceste de pe urmă 10 linii constituiesc grupul de formațiune propriu zis. În acest de pe urmă grup vagoanele care trebue să intre în compozițiunea trenurilor care

pleacă din Condren sunt triate și clasate în ordine geografică, prima clasare pe direcțiuni făcându-se în triagiu. Disproporțiunea între numărul de căi afectat trenurilor care se dirig către Nord și celor cari se dirig către Sud, se explică prin aceea că spre Nord sunt trei direcțiuni (Amieus, Laon și linia mare) și una singură către Sud. Grupul este comandat la fie-care extremitate prin căi de garagiu moarte, care permit a face toate operațiile: schimbări de mașini, triagiul vagoanelor etc. fără întrebuițarea căilor principale.

Manevra acelor și semnalelor este centralizată.

2. Grupul de triagiu.

Acesta este organul principal al gării: sub influența gravitației, trenurile aduse pe una din cele patru căi în pantă sunt desfăcute și triate în câteva minute pe grupuri de direcțiune. Sunt 20 de căi, din care 4 specializate la hala de transbordare, cele-lalte 16 au fie-care destinație specială. Trenurile care sosesc trebuind să meargă la triagiu intră direct dacă vin de la Sud pe două căi în pantă, pe alte două dacă ele vin de la Nord și îndată ce s'au oprit sunt desfăcute. O mașină de manevre scoate vagoanele triate pe una din căi și le conduce pe o cale zisă de relațiune fie la grupul de formațiune Nord, fie la grupul de formațiune Sud, unde are loc triagiul pe ordine geografică, adică ormațiunea definitivă a trenului.

Aceasta e compoziția generală a gării, dar afară de acestea mai sunt încă instalațiuni foarte interesante. *Hala de transbordare* așezate în triagiu servesc la regularea vagoanelor conținând mărfuri de detaliu: în fie-care seară sosesc la Condren 4 trenuri aducând aproape 120 vagoane de detaliu; din aceste 120 vagoane două treimi pot continua mersul cu trenurile special destinate pentru aceasta și care pleacă a doua zi dimineața, cele-lalte trebuiesc modificate, completate etc.

Un *atelier de revizori* pentru materialul rulant a fost instalat la Condren pentru a permite facerea imediată a reparațiunilor care nu reclamă instrumente speciale: acest atelier este legat printr-o linie specială cu grupurile Nord și Sud.

O *clădire pentru agenția trenurilor* putând conține 40 conductori și frânari, adică personalul a 20 trenuri e situată la Sud de Condren; ea cuprinde zece camere cu câte patru paturi, un re-

factoriu, o bucătărie, un lavoar, patru săli de dușă etc. S'a căutat a reuni în aceste localuri toate condițiunile de igienă, de curățenie și un oare-care confort permițând agenților trenurilor să se odihnească complet în intervalul lucrărilor.

Iluminatul este asigurat prin 28 de lămpi în arc, așezate ast-fel în cât toate punctele interesante ale gării sunt brilliant iluminate, ceea-ce are mare importanță pentru siguranța și manevrei în timp de noapte.

De asemenea cabinele acarilor, locuințele ele sunt iluminate prin 98 lămpi cu incandescență.

Agenții gării pot schimba comunicări telefonice între două puncte oare-care și fără să aibă nevoie a se îndepărta mai mult de 100 metri maximum de postul lor. Condren e legat prin telefon cu Tergnier pentru a permite comunicația imediată cu diferitele servicii.

În fine două orologii electrice cu patru cadrane, ridicate pe piloane, sunt așezate la Nord și Sud de gară.

Detalii de exploatare: Dacă e vorba despre un tren care trebuie să treacă fără schimbare, lucrul să reducă la minimum, mașina care conduce trenul a sosit pe căile principale și a fost imediat garat; îndată ce trenul s'a oprit, mașina este desfăcută și trimisă la depou și o alta o înlocuiește. În acest timp revizorii examinează starea materialului și a încărcărilor și conductorii trenurilor de sosire și plecare examinează contradictoriu titlurile de transport, aceasta cere vre-o 10 minute.

Dacă din contră trenul are ca punct terminat Condren, adică dacă aduce vagoane pentru direcțiunile deservite de această gară operațiunile sunt mai complexe.

Trenul fiind primit, cum s'a zis, pe căile în pantă este imobilizat acolo până la desfacerea mașinei prin stringerea frânelor. Această operațiune este începută de la extremitatea trenului care se găsește în punctul cel mai de jos al pantei în cât toate tampoanele să fie în contact pentru ca agentul desemnat pentru desfacerea atelagiilor să nu aibă nici o greutate. Agentul dirigind manevra cere acarului calea printr'un semnal convențional, după răspunsul acestuia, să lase vagonul să descindă sub influența gravitației.

Îndată ce vitesa începe a să accelera, un om printr'un mijloc oare-care o atenuază pentru a

înlătura ciocnire violente. Profilul este combinat pentru a înlesni aceste operațiuni. Această cestiune a ciocnirilor în triagile prin gravitate a fost multă vreme o greutate și chiar o obiecțiune contra instalațiunei lor, totuși e ușor a le înlătura. dar trebuiesc oameni experimentați pentru dirigiarea lucrărilor, care sunt tot-dea-una delicate. Nu trebuie spre exemplu, ca vagoanele să înceapă descinderea prea departe de rampă, căci viteza lor ar deveni atunci prea mare pentru a o mai putea modera, trebuie a să țină asemenea seamă de vânt care câte o dată paralizează triagiul alte ori idin contră accelerează peste măsură viteza de descindere, trebuie noaptea mai ales, a indica oamenilor însărcinați cu *prinderea* vagoanelor, partea de care să află frâna de mână a vagonului în fine vagoanele nu trebuie să fie oprite prea repede, căci ele ar ocupa repede capetele liniilor ale căror fundul ar rămâne liber. Toate aceste operațiuni sunt delicate, dar personalul să deprinde repede și lucrarea, la Condren, spre exemplu să face regulat, pe lângă aceasta desfacerea trenurilor este în raport cu experiența oamenilor și ea a junge a fi foarte mare. Triagiul să umple repede și la un minut dat e necesar a întrerupe desfacerea trenurilor pentru a trimite o măsură care să scoată o serie de vagoane de pe unile linii, pe când altele trebuie să le împingă până la opritori.

Această mașină, remorchează, o serie de vagoane care trebuie să intre în compozițiunea unui tren pentru Paris, seria este luată de mașină și brigada de manevre din partea de Sud, care o clasează în ordine geografică, reunind-o cu alte serii pentru a forma un tren. Această clasare să face aruncând cu mașina de manevre, vagoanele către capetele liniilor de formațiune, pentru a reuni vagoanele pentru aceiași destinațiune, să reia apoi fie-care grup pentru a-l așeza la locul cuvenit în trenul de formațiune.

Pentru a desface o serie în aceste condițiuni, trebuie a proceda mai întâiu la desfacerea lanțurilor de siguranță și a destinde tendorii: pentru aruncarea vagoanelor servește o prăjină lungă, cu care agentul desface vagonul sau vagoanele de partea care trebuie să rămână la mașină. Triagiul este făcut ast-fel foarte repede. Vagoanele aruncate de mașină sunt oprite sau moderate în același chip ca la triagiul prin gravitate.

Personal și mașine. Organizațiunea personalulu de manevre destinat a asigura serviciul coprinde: un supraveghetor șef și un sub șef de manevre pe grupuri (Triagiu Nord și Sud) aceștia supraveghiază și dirig toate operațiunile. La fie-care grup este atașat un șef de echipă ajutat de unu sau doi oameni. Agenții fac 12 ore de serviciu din care 10 ore de lucru efectiv; ei alternează între denșii fie-care săptămână și în fie-care săptămână pentru serviciul de noapte: trecerea de la un serviciu la altul se face cu 24 de ore de interval.

Personalul coprinde, pe lângă aceasta, împiegați de mișcare împărțiți câte unu sau doi pe grup și însărcinați cu recunoașcerea trenurilor, încărcărilor, plumbirei, etc., contradictoriu cu conductorii trenurilor de plecare și sosire, cu prepararea documentelor, etc. Personalul dirigit coprinde un sub șef de gară și șeful gărei Tergnier.

Cheltuelele de personal au fost în Noembrie 1896 de 6691,35 lei pentru 59 agenți.

Serviciul de mașini coprinde în permanență două mașini permanente de 24 de ore, una pentru grupul Nord, alta pentru grupul Sud la triagiu intensitatea traficului servește de bază pentru a lua sau nu o mașină și a o păstra mai mult sau mai puțin. În Noembrie 1896 a fost timp de o lună o mașină ocupată câte 12 ore. Cheltuiala pentru mașină a revenit la 9000 lei.

Rezultatele exploatarei. Rezultă din ceea-ce precede că cheltuelile de exploatare a Gărei au fost pentru o lună de bun trafic mediu de 15591,35 lei sau 520 lei pe zi. Din aceștia 300 lei reprezintă cheltuiala pentru mașină și pot fi atribuiți în totalitate manevrelor vagoanelor ce se opresc în Condren: cei 220 lei ce mai rămân pentru personal trebuiesc împărțiți în două; o parte pentru trenurile de pasagiu care nu manevrează, alta pentru vagoanele manevrate. Această împărțire nu poate să fie de cât aproximativ; se poate însă admite că un tren de pasagiu, ocupă timp de 10 minute un acar, un supraveghetor și împiegatul de mișcare; în Noembrie 1896 au fost 89 trenuri de această categorie pe fie-care zi. Numărul de ore în care agenții de la Condren au fost întrebuințați la serviciul trenurilor de pasagiu revine deci la:

$$39 \text{ trenuri} \times 3 \text{ agenți} \times 10'$$

lie 19 ore 20': să admitem 24 de ore; salariul zilnic mediu a agenților de la Condren revenind la 3 lei 70 trebuie să se deducă această sumă din cei 220 lei arătați mai sus ca reprezentând cheltuielile de personal aferente vagoanelor manevrate; rămâne deci 216.30 lei. În definitiv costul unui vagon manevrat revine la:

mașini 0.214
 personal 0.159
 Total 0.373

Acest cost este stabilit pentru o lună de bun trafic mediu fără intensitate excepțională; el e de parte de a reprezenta un minimum.

Experiența arată în adevăr că ar fi foarte posibil de a manevra la Condren un maximum de 2400 vagoane pe 24 ore fără să rezulte o mare greutate pentru serviciu: ar fi numai necesar a lua o mașină suplimentară pe 12 ore și de a spori personalul cu 4 oameni la triagiu pentru a mări iuteala desfacerii prin gravitate, fără a compromite siguranța. Cheltuiala nu ar crește pentru aceasta de cât cu 72 lei pe 24 ore și costul vagonului manevrat ar reveni la:

mașini 0.150
 personal 0.095
 Total 0.245.

În practică, ziua cea mai încărcată din Noembrie 1895 a fost de 1850 vagoane manevrate; personalul nu era sporit era numai o mașină de manevre în plus pentru 12 ore; costul unui vagon manevrat în aceste condițiuni este de:

mașini. 0.195
 personal 0.115
 Total . . . 0.311

Să poate deci admite, combinând aceste diverse

rezultate, că la gara Condren costul unui vagon revine la 0'.30 în medie, din care 0'.18 cheltuieli de mașină și 0'.22 personal.

Aceste cifre sunt stabilite, întru cât privește personalul, ținând socoteala de toate elementele constitutive ale unei gări, șef și sub șef de gară pentru supraveghere și direcțiune, impiegati anume însărcinați cu recunoașterea trenurilor și încărcarea, agenți pentru curățirea acelor și întrebuințarea lanternelor de semnale. Dacă nu ținem socoteala de cât de agenții de manevră proprii ziși, cheltueala de personal să reducă aproape la 0'.122 pe zi fie în mediu 0'.064 de vagon de manevrat. În aceste condițiuni costul unui vagon de la so sire până la plecare revine la 0' 25.

Dacă s'ar căuta a dobândi costul special al vagoanelor manevrate în grupul de triagiu prin gravitate, s'ar găsi 0'.11 sau 0'.12 de vagon, aceasta e aproape costul dat de D. Jacquemin în studiul său asupra gărilor de triagiu cu căi de manevră inclinate, în care să reamintesc experiențele făcute la Plaine-St.-Denis de dl. A. Sar-tiaux, care a obținut următoarele rezultate.

FELUL OPERAȚIUNILOR	Cheltuieli pe vagon	
	cu mașina	cu panta
Manevră pentru a aduce vagoanele de pe calea de garagiu pe calea de manevră . . .	0.049	0.049
Triagiu propriu zis	0.072	0.018
Manevră pentru a aduce vagoanele pe căile de formațiune.	0.082	0.082
	0.203	0.149

TABLOUL PERSONALULUI TEHNIC DUPE GRADE

CADRUL SERVICIULUI ORDINAR

(La Iunie 1897)

Ingineri - Inspectori - generali clasa I

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 10)

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE	Inginer-Inspector Clasa I	Funcțiunea în care se găsește
1	Duca George I .	1893, Aprilie 1	Director al serviciului pentru constr. port. Constanța.
2	Popescu Const. G.	1893, Aprilie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
3	Miclescu Emil S. .	1893, Iunie 1	Sub-director general la căile ferate.
4	Capuținenu Mihail .	1893, Sept. 1	Director general al ministerului de lucrări publice.
5	Țerușianu Pantele.	1893, Sept. 1	Președinte al consiliului tehnic.
6	Zăuceanu Const. .	1894, Ianuarie 1	Membru în consiliul tehnic
7	Saligny Anghel. .	1894, Ianuarie 1	Director general al căilor ferate.
8	Mănescu Const. .	1894, Ianuarie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
9	Mironescu C. M.	1895, Aprilie 1	Membru în consiliul tehnic.
10	Radu Elie .	1895, Aprilie 1	Șeful serviciului studiilor și construcțiilor.

Ingineri - inspectori - generali clasa II

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 15)

1	Zahariad-Olmazu Nicolae	1891, Iulie 1	Membru în consiliul tehnic.
2	Dimitrescu-Tasianu Grig.	1891, Iulie 1	Membru în consiliul tehnic.
3	Beller Edmond . . .	1893, Aprilie 1	Membru în consiliul tehnic.
4	Cantacuzino I. B. . .	1893, Aprilie 1	Director al serviciului hydraulic.
5	Dragu Theodor . . .	1893, Aprilie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
6	Râmniceanu Mihail M.	1893, Sept. 21	Șef de serviciu la căile ferate.
7	Baiulescu Ion	1895, Aprilie 1	Sub-șef al serviciului dokurilor și podurilor.
8	Ottollescu Scarlat . .	1895, Aprilie 1	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
9	Hârjeu Nicolae. . . .	1895, Aprilie 1	Sub-șef al serviciului dokurilor și podurilor.
10	Cottescu Alexandru . .	1895, Aprilie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
11	Gafencu Alexandru . .	1895, Aprilie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
12	Marin Henri.	1895, Aprilie 1	Șef de serviciu la căile ferate.
13	Sinescu Constantin . .	1896, Aprilie 20	Membru în consiliul tehnic.

NOTA. — D-nii inspectori generali. Cl. I și II cari au fost înaintați pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, dupe numărul ce poartă decretul sau dupe ordinea în care se găsesc în același decret.

Ingineri - șefi clasa I

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 38)

1	Belloianu George Stroe .	1885, Iulie 17	Șeful circumscripției VII podurilor și șoselelor
2	Carcalachi Nicolae. .	1890, Martie 31	Șef de secție la serviciul studiilor
3	Sturdza Constantin . .	1893, Mai 1	Director al școlii naționale de poduri și șosele.
4	Carcalechi Sergiu. . .	1894, Ianuarie 1	Șef de divisiune la căile ferate.
5	Davidescu Constantin .	1894, Ianuarie 1	Șeful divisiunii tehnice la serviciul statului.
6	Iliescu Pentele	1894, Ianuarie 1	Șef de divisiune la serviciul studiilor.
7	Panait George	1894, Mai 10	Șef de divisiune la căile ferate.
8	Chiriac Arghir	1895, Aprilie 1	Șef de divisiune la serviciul studiilor.

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE		Inginer - Șef clasa I	Funcțiunea în care se găsește
9	Lupașcu Lascar		1895, Aprilie 1	Șef de serviciu la c. f.
10	Davidescu Alexandru		1896, Aprilie 20	Atașat la consiliul tehnic
11	Brăescu Ernest		1896, Aprilie 20	Șef de divisiune la c. f.
12	Cazaban Iuliu		1896, Aprilie 20	Șeful circumscripției X de poduri și șosele.
13	Balaban Emil		1896, Aprilie 20	Sub-Director al serv. pentru const. port. Constanța
14	Zană Iulă		1897, Maiu 1	Șef de divisie în minister
15	Sigetti Mihail		1897, Maiu 1	Șeful circumscripției VI de poduri și șosele
16	Pocnaru Grigore		1897, Maiu 1	Șeful circumscripției V de poduri și șosele
17	Stroescu Theodor		1897, Maiu 1	Șef de divisie la serviciul statului
18	Cerkez Grigore		1897, Maiu 10	Atașat la consiliul tehnic
19	Gallea Nicolae		1897, Maiu 10	Sub-șef de serviciu la c. f.
20	Gheorghiu Ștefan		1897, Maiu 10	Șef de divisie la serviciul docurilor
21	Opran George N.		1897, Maiu 10	Sub-șef de serviciu la c. f.
22	Pușcariu Ion Joe		1897, Maiu 10	Sub-șef de serviciu la c. f.

Ingineri-șefi clasa II

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 35)

1	Ionescu Gama I.		1891, Febr. 28	Atașat la circumscripția IV de poduri și șosele ¹⁾
2	Maxențianu Nicolae I.		1891, Iulie 1	Șeful circumscripției IV de poduri și șosele
3	Davidescu Nicolae		1892, Februar. 1	Șeful circumscripției II de poduri și șosele
4	Bacallu Ioan		1893, Aprilie 1	Șeful circumscripției IX de poduri și șosele.
5	Ștefănescu Alexandru		1893, Sept. 1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
6	Apostoliu Ioan		1893, Sept. 1	Șef de divisiune la serviciul studiilor.
7	Petrescu Nicolae		1893, Noem. 24	Șef de secțiune clasa I la căile ferate.
8	Mareș Alexandru		1894, Maiu 1	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
9	Theodoru George		1894, Maiu 1	Șeful circumscripției VIII de poduri și șosele.
10	Casimir Grigore		1894, Maiu 1	Șef de secțiune cl. I la serviciul docurilor și pod.
11	Paraschivescu Constantin		1895, Aprilie 1	Atașat la circumscripția VII de poduri și șosele.
12	Danilescu Ion		1895, Aprilie 1	Șef de secțiune cl. I la căile ferate.
13	Cosmovici George		1895, Aprilie 1	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
14	Frunză George		1895, Aprilie 1	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
15	Antoniou Ștefan		1895, Aprilie 1	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
16	Șerbănescu Nicolae		1897, Maiu 1	Secretar la consiliul tehnic.
17	Beleş Aureliu		1897, Maiu 1	Șef de secțiune la serviciul studiilor.
18	Militeanu Dimitrie		1897, Maiu 1	Inginer-șef al județului Putna.
19	Tănăsescu Elie		1897, Maiu 1	Șef de atelier la căile ferate.
20	Papadopol Jacob N.		1897, Maiu 1	Șef de secțiune la căile ferate.
21	Budurescu Marin St.		1897, Maiu 1	Șef de secțiune la căile ferate.
22	Ionescu Andrei N.		1897, Maiu 1	Șef de secțiune la căile ferate.
23	Danilescu Dimitrie N.		1897, Maiu 1	Șef de secțiune la căile ferate.
24	Cosmovici Alexandru C.		1897, Maiu 10	Sub-șef de serviciu la căile ferate.
25	Baulescu Romulus		1897, Maiu 10	Șef de secțiune la căile ferate.

¹⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu : 2 ani, 1 lună și 5 zile.

NB — D-nii ingineri-șefi cl. I, care au fost înaintați pe aceiași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea în care se găsesc în același decret, iar cei de cl. II, de la No. 16—23 după Decretul No 1774/79, No. 24—25 după Decretul No. 1780/97.

Ingineri-ordinari clasa I

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 60)

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE		Inginer-ordinar clasa I	Funcțiunea în care se găsește
1	Stamatopolu Dimitrie	1887, Octomb. 13		Atașat la circumscripția I de poduri și șosele.
2	Rădulescu-Pravăț Ioan	1890, Aprilie 1		Atașat la circumscripția X de poduri și șosele.
3	Orzărescu Ioan	1890, Noembrie 1		Atașat la circumscripția VII de poduri și șosele.
4	Sion George	1891, Aprilie 9		Șef de secțiune clasa I la căile ferate.
5	Ignat Vasile	1893, Aprilie 1		Șef de circumscripție la serviciul hydraulic.
6	Ispase Athanase	1893, Maiu 1		Atașat la circumscripția VII de poduri și șosele.
7	Pașcanu Popescu Petre	1893, Septemb. 1		Șef de secțiune la căile ferate.
8	Drăgoescu Constantin	1893 » 1		Inginer-șef al județului Mehedinți ¹⁾ .
9	Sorescu Toma	1893 » 30		Șef de birou special la căile ferate.
10	Antoniou Alexandru	1894, Ianuarie 1		Șef de secțiune la căile ferate.
11	Teșanu Justinian D.	1894, Maiu 10		Inspector de mișcare la căile ferate.
12	Stoenescu Alexandru	1894 » 10		Șef de secțiune clasa I la căile ferate.
13	Caracostea George	1894 » 10		Șef de secțiune clasa I la căile ferate.
14	Bașny Constantin	1894 » 10		Atașat la circumscripția IV de poduri și șosele.
15	Poenaru Dimitrie	1894 » 10		Șef de secțiune clasa II la căile ferate.
16	Neamțu Nicolae	1894 » 10		Șef de secțiune la căile ferate.
17	Păslă Ioan	1895, Ianuarie 1		Șef de secțiune la serviciul docurilor și podurilor.
18	Zahariade Petre	1895 » 1		Inginer-diriginte la serv. pentru constr. port. Constanța.
19	Antoniescu Vălsan Petre D.	1895 » 1		Inspector de mișcare la căile ferate.
20	Vasiliiu Matei C.	1895 » 1		Inspector de tracțiune la căile ferate.
21	Veneri Ioan	1895, Aprilie 1		Administrator al docurilor din Brăila.
22	Ionescu Ioan N.	1895 » 1		Inginer-șef al județului Vlașca.
23	Petrescu Achil	1895 » 1		Sub-șef de serviciu la căile ferate.
24	Antonescu Grigore D.	1895 » 1		Inspector de mișcare la căile ferate.
25	Cerkez Christodulo N.	1896 » 20		Șef de secțiune la căile ferate.
26	Ștefănescu Nicolae	1896 » 20		Administrator al docurilor din Galați.
27	Climescu Mihail	1896 » 20		Atașat la circumscripția VII de poduri și șosele.
28	Popescu George	1896 » 20		Șef de circumscripție la serviciul hydraulic.
29	Rădulescu Mihail	1896 » 20		Șef de secțiune la căile ferate.
30	Tzăpârde Constantin	1896 » 20		Șeful circumscripției I de poduri și șosele.
31	Gaicu Mihail	1896 » 20		Șef de secțiune la serviciul studiilor.
32	Dimitrescu Anghel	1896 » 20		Șef de secțiune la serviciul docurilor și podurilor.
33	Tzăpârdea George	1896 » 20		Șef de circumscripție la serviciul hydraulic.
34	Georgescu Constantin	1896 » 20		Șef de secțiune clasa II la serviciul studiilor.
35	Zahariade Alexandru	1896 » 20		Inspector de tracțiune la căile ferate.
36	Peretz Petre Paul	1896 » 20		Șef de secțiune clasa II la căile ferate.
37	Lazarovici Efreim B.	1896 » 20		Șef de secțiune la căile ferate.
38	Colintineanu Dimitrie	1896 » 20		Asistent clasa I la serviciul studiilor.
39	Simon Caton	1896 » 20		Șef de secțiune clasa II la serviciul studiilor.
40	Bănescu Dimitrie	1896 » 20		Inginer-șef al județului Constanța.
41	Șutu Emil N.	1896 » 20		Șef de secțiune la căile ferate.
42	Stamate Nicolae V.	1896 » 20		Inginer-șef al județului Suceava.
43	Bădescu Al. Fabiu	1896 » 20		Șef de secțiune clasa I la serviciul docur. și podurilor.
44	Gabrielescu Nicolae I.	1896 » 20		Atașat la circumscripția III de poduri și șosele.
45	Stratilesu Grigore G.	1897, Maiu 1		Șef de atelier la căile ferate.

¹⁾ Având, în actualul grad, intrerupere de serviciu: 9 luni și 5 zile.

No. de ord. n°	NUMELE ȘI PRONUMELE		Inginer-Ordinar Clasa I	Funcțiunea în care se găsesc
46	Constantinescu Mihail G.	1897, Maiu	1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
47	Varon Elie Adrian	1897, Maiu	1	Atașat la circumscripția IV de poduri și șosele.
48	Bădulescu Mihail C.	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la căile ferate.
49	Constantinescu Nicolae M.	1897, Maiu	1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
50	Ioviță Dimitrie	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la căile ferate.
51	Vasilescu Nicolae	1897, Maiu	1	Asistent la serviciul de studii și construcțiuni.
52	Proca Alexandru	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la serviciul docurilor și podurilor.
53	Arbore Ion	1897, Maiu	1	Asistent la căile ferate.
54	Checais Alexandru	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la căile ferate.
55	Voiculescu Vasile	1897, Maiu	1	Asistent la serviciul docurilor și podurilor.
56	Scutariu George M.	1897, Maiu	1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
57	Bălceanu Corneliu	1897, Maiu	1	Asistent la căile ferate.
58	Canănaș Titus	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la căile ferate.
59	Cantunieri Paul G.	1897, Maiu	1	Șef de secțiune la serviciul studiilor și constr.
60	Godini Serafino	1897, Maiu	10	Șef de secțiune la căile ferate.

NB.—În acest tablou, d-nii ingineri-ordinari cl. I, de la No. 1 până la No. 24 inclusiv, cari au fost înaintați pe aceeași di, sunt așa dați după numărul ce poartă decretul sau după ordinea în care se găsesc în același decret; iar, de la No. 25 până la 41 inclusiv, după decretul No. 1.926 din 1896 și, de la No. 45 până la 59 inclusiv, după decretul No. 1.775 din 1897.

Ingineri-ordinari clasa II

(Cadru fixat, prin art. 67 din regulament, este de 90)

1	Brăescu Matheiu	1882, Iulie	28	Atașat la circums. VIII de poduri și șosele ¹⁾ .
2	Negură Ion	1891, Iulie	1	Atașat la circumscripția X de poduri și șosele ²⁾ .
3	Panaitelescu Christea	1892, Ianuarie	15	Inginer-șef al județului R. Sărat ³⁾ .
4	Urechia Nestor	1894, Maiu	10	Atașat la circumscripția IV de poduri și șosele.
5	Botez Theodor I.	1894, Maiu	10	Șef de biou special la căile ferate.
6	Arghirescu Constantin	1894, Maiu	10	Șef de secțiune la serviciul studiilor.
7	Munteanu George	1894, Maiu	10	Atașat la circumscripția IV de poduri și șosele.
8	Nicolescu George	1894, Sept.	22	Șef de secțiune la căile ferate.
9	Ottollescu Mircea	1894, Noemb.	15	Șef de secțiune la căile ferate.
10	Rossetos Ion	1895, Ianuarie	1	Șef de secțiune clasa I la căile ferate.
11	Burghilea Theodor	1895, Ianuarie	1	Șef de secțiune la căile ferate.
12	Christodorescu Zamfir	1895, Ianuarie	1	Asistent clasa I la căile ferate.
13	Cratero Maximilian	1895, Aprilie	1	Șef de secțiune la căile ferate.
14	Ionescu Barbu	1895, Aprilie	1	Asistent clasa I la serviciul studiilor.
15	Christescu Vasile	1895, Aprilie	1	Asistent clasa I la serviciul docurilor și podurilor.
16	Răileanu Constantin	1895, Aprilie	1	Asistent clasa I la serviciul docurilor și podurilor.
17	Văleanu George	1895, Aprilie	1	Șef de secțiune la căile ferate.
18	Christea Alexandru	1895, Aprilie	1	Șef de atelier la căile ferate.
19	Weagniotty Athanase	1895, Aprilie	1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
20	Ene Mihail	1895, Aprilie	1	Inspector de tracțiune la căile ferate.
21	Christodulo Ion Ath.	1895, Aprilie	1	Inspector de mișcare la căile ferate.
22	Perișteanu Alexandru	1896, Aprilie	20	Asistent la căile ferate.
23	Iliesiu Petre	1896, Aprilie	20	Atașat la circumscripția III de poduri și șosele.
24	Sidor Emanuel Fl.	1896, Aprilie	20	Asistent la căile ferate.

¹⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 8 ani, 9 luni și 27 zile.

²⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 4 ani și 15 zile.

³⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 1 an, 1 lună și 10 zile.

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE		Inginer-ordinar clasa II	Funcțiunea în care se găsește
25	Vasilescu George .	1896, Aprilie 20		Asistent la căile ferate.
26	Sclia Ioan	1896, Aprilie 20		Asistent clasa II la serv. doc. și podurilor.
27	Berlescu Alexandru C. .	1896, Aprilie 20		Atașat la circ. V de pod. și șosele.
28	Teifan Ioan.	1896, Aprilie 20		Șef de circumscrip. la serv. hydraulic.
29	Roco Mihail.	1896, Aprilie 20		Asistent clasa II la serv. doc. și podurilor.
30	Costache Constantin .	1896, Aprilie 20		Șef de secțiune la căile ferate.
31	Vasilescu Constantin .	1896, Aprilie 20		Asistent cl. II la serv. studiilor.
32	Costin Victor	1896, Aprilie 20		Asistent clasa II la căile ferate.
33	Zamfirescu Victor . . .	1896, Aprilie 20		Inginer șef al județului Dolj.
34	Toroceanu Corneliu . .	1896, Aprilie 20		Atașat la circ. IX de poduri și șosele.
35	Christodulo Ștefan. . .	1896, Aprilie 20		Asistent clasa II la serviciul studiilor.
36	Șutu Nicolae N.	1896, Aprilie 20		Inginer șef-al județului Bacău.
37	Cratero Efrem.	1896, Aprilie 20		Asistent clasa II la serviciul studiilor.
38	Bunescu Constantin . .	1896, Aprilie 20		Inginer șef al județului Ilfov.
39	Davidescu Emanuel . . .	1897, Maiu 1		Asistent la serviciul studiilor.
40	Alexandrini Octav. . . .	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la serviciul studiilor.
41	Zissu Constantin	1897, Maiu 1		Asistent la serviciul studiilor.
42	Hălăceanu Constantin C.	1897, Maiu 1		Asistent clasa I la căile ferate.
43	George Radu	1897, Maiu 1		Asistent la serviciul studiilor.
44	Pișota Nicolae N.	1897, Maiu 1		Asistent clasa I la căile ferate.
45	Zottu Ioan G.	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la serviciul doc. și podurilor.
46	Carissi Ioan.	1897, Maiu 1		Șef de birou special la căile ferate.
47	Dușescu Constantin . . .	1897, Maiu 1		Șef de secțiune la căile ferate.
48	Ionescu Ioan	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la serviciul doc. și podurilor.
49	Ceacovschi Eugeniu . . .	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la serviciul studiilor.
50	Lahovary Scarlat	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la serviciul studiilor.
51	Lipăneanu George Sim.	1897, Maiu 1		Șef de atelier la căile ferate.
52	Lupu Constantin G. . . .	1897, Maiu 1		Șef de secțiune clasa II la serviciul studiilor.
53	Savovici Baranga Al. . .	1897, Maiu 1		Atașat la circumscrip. II de poduri și șosele.
54	Buiuclu Artaxerxe. . . .	1897, Maiu 1		Atașat la consiliul tehnic.
55	Balș George A.	1897, Maiu 1		Șef de sec. la serviciul pentru cons. port. Constanța.
56	Budișteanu Petre C . . .	1897, Maiu 1		Șef de circumscrip. la serviciul hydraulic.
57	Wagner Alexandru	1897, Maiu 1		Șef de birou special la căile ferate.
58	Carp George	1897, Maiu 1		Asistent clasa II la căile ferate.
59	Budeanu Constantin S. . .	1897, Maiu 10		Inginer-șef al județului Brăila.

NB.— În acest tablou, d-nii ingineri-ordinari cl. II, cari au fost înaintați pe aceeași zi, sunt așezați: de la No. 4 până la No. 7 inclusiv, după tabloul învomit de comisiunea inspectorilor generali pentru propunerile la înaintare în sesiunea din 1897; de la No. 10 până la No. 21 inclusiv, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea în care se găsesc în acelaș decret; iar de la No. 22 până la No. 38 inclusiv, după decretul No. 2 140 din 1896 și de la No. 39 până la No. 58 inclusiv, după decretul No. 1.776 din 1897.

Ingineri-ordinari clasa III

(Cadrul, fixat prin art. 67 din regulament, este de 150)

1	Vernescu Theodor	1891, Aprilie 4	Șef de circumscripțiune la serviciul hydraulic ¹⁾
2	Gabunea Constantin . . .	1891, Noemb. 20	Asistent la serviciul studiilor ²⁾ .
3	Polizu Constantin C. . . .	1893, August 1	Asistent la căile ferate ³⁾ .
4	Gamma Nicolae	1894, Maiu 1	Asistent clasa II la serviciul studiilor.
5	Nicolau George.	1891, Maiu 10	Asistent clasa I la căile ferate.

¹⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 4 ani, 4 luni și 2 zile.

²⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 2 ani, 8 luni și 13 zile.

³⁾ Având, în actualul, grad, întrerupere de serviciu: 1 ani, 9 luni și 14 zile.



NUMELE ȘI PRONUMELE

Inginer-ordinar
Clasa III

Funcțiunea în care se găsește

6	Dumitrescu Constantin I.	1894, Maiu 10	Asistent clasa I la căile ferate.
7	Văleanu Constantin	1894, Maiu 10	Șef de secțiune la căile ferate.
8	Rădulescu Nicolae	1894, Maiu 10	Șef de secțiune la căile ferate.
9	Leordeanu George	1894, Maiu 10	Asistent clasa I la serviciul docurilor și podurilor.
10	Mărăcine Constantin	1894, Maiu 10	Atașat la circumscripțiunea III de poduri și șosele.
11	Costea Simion	1894, Maiu 10	Șef de secțiune la căile ferate.
12	Alexandrescu Alexandru	1894, Iulie 1	Asistent la căile ferate.
13	Cantuniari Nicolae G.	1894, August 1	Sub-inspector de tracțiune la căile ferate.
14	Ciocâlței Petre	1894, Octomb. 1	Asistent la serviciul studiilor.
15	Giurescu Ilariu	1895, Ianuarie 1	Șef de secțiune la căile ferate.
16	Cireșianu Dimitrie	1895, Ianuarie 1	Șef de secțiune la serviciul studiilor.
17	Pădure George I.	1895, Aprilie 1	Asistent la serviciul studiilor.
18	Pomponiu Eliseu	1895, Aprilie 1	Asistent la serviciul studiilor
19	Nicolescu George I.	1895, Aprilie 1	Atașat la circumscripțiunea IX de poduri și șosele
20	Iacovache Ioan	1895, Aprilie 1	Atașat la circumscripțiunea IV de poduri și șosele.
21	Bruneanu Nicolae	1895, Aprilie 1	Inginer șef al județului Dâmbovița.
22	Lintescu Sava C.	1895, Aprilie 1	Asistent la căile ferate.
23	Fundățeanu Constant. N.	1895, Aprilie 1	Șef de secțiune la căile ferate.
24	Jippa Nicolae	1895, Aprilie 1	Șef de secțiune la căile ferate.
25	Stirbei Nicolae G.	1895, Aprilie 1	Asistent la căile ferate.
26	Isvoranu George C.	1895, Aprilie 1	Sub-inspector de tracțiune la căile ferate.
27	Ionescu Virgiliu	1895, Aprilie 1	Șef de secțiune la căile ferate.
28	Lecca Theodor C.	1895, Aprilie 1	Asistent la căile ferate.
29	Carp Vasile	1895, Aprilie 11	Inginer de tracțiune la căile ferate.
30	Duperrex Edgard	1895, Maiu 25	Șef al biroului tehnic la serviciul hydraulic.
31	Constantinescu Tancred	1895, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
32	Nicolescu Nicolae	1895, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
33	Pâslaru Vasile	1895, Iulie 1	Atașat la circumscripțiunea II de poduri și șosele.
34	Capriel Dicran	1895, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
35	Sassu Constantin	1895, Iulie 15	Asistent la serviciul studiilor.
36	Tănăsescu Nicolae I.	1895, August 10	Asistent la căile ferate.
37	Negulescu Constantin G.	1895, Noembrie 1	Asistent la serviciul studiilor.
38	Cantemir Alexandru E.	1895, Noembrie 1	Inginer de tracțiune la căile ferate.
39	Vardala Ioan	1896, Ianuarie 1	Asistent la serv. pentru construcț. portului Constanța.
40	Köbici Richard S.	1896, Maiu 1	Inginer de tracțiune la căile ferate.
41	Erbiceanu Caton G.	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul docurilor și al podurilor.
42	Miclescu Nicolae N.	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul docurilor și al podurilor.
43	Pretorian Stefan	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
44	Theodorescu Nicolae V	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul docurilor și al podurilor
45	Dragoș Radu P.	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
46	Filitti Procopie	1896, Iulie 1	Asistent la serv. pentru construcț. portului Constanța.
47	Constantinescu Apostol	1896, Iulie 1	Asistent la serv. pentru construcț. portului Constanța.
48	Casetti Iosif I.	1896, Iulie 4	Asistent la căile ferate.
49	Rogghé Jean Octave.	1896, Iulie 5	Șef de secțiune la căile ferate.
50	Vulcănescu Grigore M.	1896, Iulie 5	Asistent la căile ferate.
51	Dimo Petre	1896, Iulie 16	Asistent la serviciul studiilor.
52	Theodoru Dimitrie I.	1896, August 1	Asistent la căile ferate.
53	Vidrașcu Ioan G.	1896, Octomb. 1	Asistent la serviciul de navigațiune maritimă.
54	Opran Aurel	1896, Noemb. 20	Asistent la serviciul docurilor și podurilor.
55	Darvari Dimitrie Al.	1896, Noemb. 20	Asistent la căile ferate.
56	Edmond Dobias	1897, Febr. 15	Inginer-șef al județului Dorohoiu.

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE		Inginer-ordinar clasa III	Funcțiunea în care se găsește
57	Steopoe	Dionisie	1897, Maiu 1	Șef de secțiune la căile ferate.
58	Luci	Friederic	1897, Maiu 1	Șef de secțiune la serv. pentru constr. port. Constanța.
59	Popovici	Grigore	1897, Maiu 1	Asistent la căile ferate.
60	imitrescu	Mircea	1897, Maiu 1	Inginer șef al județului Teleorman.
61	Penescu	Alexandru	1897, Maiu 10	Atașat la circumscripțiunea IV de poduri și șosele.
62	Perșoiu	Ioan	1897, Maiu 16	Asistent la serviciul studiilor.
63	Dimitriade	Paul G.	1897, Iulie 3	Sub-șef de secțiune la căile ferate.

NB.—În acest tablou, d-nii ingineri-ordinari cl. II^a, sunt așezați în ordinea următoare:

Acei de la No. 5 până la No. 16 inclusiv, după tabloul întocmit de comisiunea inspectorilor generali pentru propunerea la înaintare în sesiunea din 1897 și cari au rămas neînaintați.

Acei de la No. 31 până la 34 inclusiv și de la No. 41 până la 47 inclusiv, cari au fost admiși pe aceeași zi în corp, sunt așezați după clasificarea promoțiunii școlii naționale de poduri și șosele.

Acei de sub No. 57 până la No. 63 inclusiv, după cum se găsesc așezați în decretul No. 1.777 din 1897.

Iar toți cei-alți sunt așezați după data admiterii sau înaintării în corp, sau după ordinea în care se găsesc în același decret.

Ingineri-stagiari

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE		DATA de când posedă gradul	Funcțiunea în care se găsește
1	Cucu	Starotescu Emanuel	1892, Februar. 18	Inginer-șef al județului Iași ¹⁾ .
2	Iurcea	Ioan G.	1892, Iunie 16	Ajutor al administratorului docurilor din Galați ²⁾ .
3	Davidescu	Ioan	1892, Octomb. 4	Asistent la căile ferate.
4	Cernăzianu	Nicolae P.	1893, Martie 14	Asistent la căile ferate.
5	Lupescu	Aureliu I.	1893, Aprilie 22	Asistent la căile ferate ³⁾ .
6	Tzintzu	Ioan G.	1893, Maiu 1	Atașat la circumscripțiunea V de poduri și șosele.
7	Stănescu	Vasile T.	1893, Iunie 1	Asistent clasa II la serviciul studiilor.
8	Dunca	George	1893, Iunie 3	Asistent clasa II la serviciul docurilor și podurilor.
9	Dumitrescu	Alexandru	1893, Iunie 15	Ajutor al administratorului docurilor din Brăila.
10	Ștefănescu	Mihail	1893, Iulie 1	Asistent la căile ferate.
11	Hurmuzescu	Mihail	1893, August 1	Asistent la căile ferate.
12	Vatman	Alexandru E.	1893, August 21	Asistent la căile ferate.
13	Frâncu	George T.	1893, Octom. 22	Atașat la circumscripțiunea VI de poduri și șosele ⁴⁾ .
14	Furcă	Nicolae N.	1893, Octom. 22	Atașat la circumscripțiunea III de poduri și șosele.
15	Gabrielescu	Constantin I.	1893, Octom. 22	Asistent la serviciul studiilor.
16	Ianoli	Constantin	1893, Octom. 22	Atașat la circumscripțiunea VII de poduri și șosele.
17	Petrescu	Anastase	1893, Octom. 22	Atașat la circumscripțiunea VI de poduri și șosele.
18	Tămășescu	George	1893, Octom. 22	Asistent clasa I la serviciul studiilor.
19	Pitișteanu	Emanuel D.	1893, Octom. 22	Inginer-șef al județului Muscel
20	Reisler	Ioan	1894, Martie 9	Asistent clasa II la serviciul studiilor.
21	Vasilescu	George I.	1894, Martie 31	Asistent la căile ferate.
22	Negruzzi	Constantin L.	1894, Iunie 17	Asistent cl. I la serv. pentru constr. port. Constanța.
23	Negulici	Ioan D.	1894, Iulie 16	Asistent la căile ferate.
24	Negrutz	Garabet A.	1894, August 1	Asistent la căile ferate.
25	Nicolescu	George M.	1894, August 1	Atașat la circumscripțiunea IX de poduri și șosele.
26	Aburel	Ioan	1894, Decemb. 7	Asistent la căile ferate.
27	Ionescu	Petre T.	1895, Februar. 4	Asistent la căile ferate.

¹⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 1 an, 7 luni și 18 zile.

²⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 3 ani, 9 luni și 18 zile.

³⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 5 luni și 4 zile.

⁴⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 5 luni și 15 zile.

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE	DATA de când posedă gradul	Funcțiunea în care se găsește
28	Bălănescu Nicolae Gr.	1895, Aprilie 1	linginer-șef al județului Buzău ¹⁾ .
29	Voicu Iosif I. . .	1895, Mai 10	Atașat la circumscripțiunea IV de poduri și șosele.
30	Stematiu George I. .	1895, Sept. 5	Asistent la căile ferate.
31	Iónide Grigore N. .	1896, Ianuarie 3	Asistent la căile ferate.
32	Toroceanu Virgiliu .	1896, Ianuarie 25	Asistent la serv. pentru construc. portului Constanța.
33	Prejbeanu Dimitrie St.	1896, Febr. 18	Asistent la căile ferate.
34	Christescu Dimitrie M. .	1896, Martie 4	Asistent la căile ferate.
35	Constantinescu Nicolae	1896, Mai 1	Atașat la circumscripțiunea V de poduri și șosele.
36	Zamfirescu Victor. . .	1896, Iulie 1	Asistent la serviciul studiilor.
37	Petrescu Constantin . .	1896, Iulie 10	Atașat la circumscripțiunea II de poduri și șosele.
38	Cihodaru Constantin V.	1896, August 15	Asistent la căile ferate.
39	Bunescu Ión I. . . .	1896, Decem. 5	Asistent la căile ferate.
40	Pasulescu Ión D. . . .	1896, Decem. 15	Asistent la căile ferate.
41	Geraki Constantin D. .	1897, Febr. 17	Asistent la căile ferate.
42	Vlassopulo Nicolae . .	1897, Mai 9	Asistent la căile ferate.
43	Victor Tănăsioiu . . .	1897, Mai 16	Atașat la circumscripțiunea VIII de poduri și șosele.

¹⁾ Având, în actualul grad, întrerupere de serviciu: 10 luni și 15 zile.

NB.—D-nii ingineri-stagiari, cari au fost admiși în corp pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea în care se găsesc în același decret, cum acei de la No. 13 până la 19 inclusiv.

CADRUL DETAȘAT

Ingineri-inspector generali clasa II

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE	Inginer-inspector clasa II	Funcțiunea în care se găsește
1	Dianu Floru .	1897, Maiu 10	Inspector al salinelor (R.M.S.).

Ingineri-șefi clasa I

1	Chiru Constantian	1885, Iulie	17	Director general al telegrafelor și poșteilor;
2	Pascal Christian	1895, Aprilie	1	Director al manuf. de tutunuri din București (R.M.S.)
3	Pilide Constantin	1895, Aprilie	1	Director al fabricii de chibrit, de la Filaret (R.M.S.)
6	Cucu Starostescu Nicolae	1895, Aprilie	1	Director al lucrăr. tehnice ale primăriei București.
4	Istrate Vasile	1897, Mai	10	Șeful serv. apelor min. și staț. balneare (m. domeniilor).

NB.—D-nii ingineri-șefi clasa I, cari au fost admiși sau înaltați în corpul tehnic pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea din același decret.

Ingineri-șefi clasa II

1	Don Ion C.	1885, Oct.	8	Director al școlii de arte și mes. Buc. (m. domen.)
2	Hepites Ștefan	1895, Aprilie	1	Directorul institut. meteorologic (minist. domeniilor).
3	Orăscu George Al.	1896, Aprilie	20	Sub-directorul serv. tehnic al comunei București.
4	Pomponiu Floru	1897, Mai	1	Șeful divisiunii agric. industr. și com. (m. domeniilor).

Ingineri-ordinari clasa I

1	Brătianu Ioan I. C.	1895, Ianuarie	1	Ministru al lucrărilor publice.
2	Călinescu Petre D.	1895, Aprilie	1	Șeful serviciului tehnic al comunei Craiova.
3	Vineș Ioan	1895, Aprilie	1	Inginer-diriginte în serviciul salinelor (R.M.S.).
4	Popescu Iosef	1895, Aprilie	1	Inginer-diriginte al salinei „Doftana” (R.M.S.).
5	Saegiu Nicolae	1895, Aprilie	1	Inginer-hotarnic cl. I (ministerul domeniilor).

No. de ordine	NUMELE ȘI PRONUMELE	DATA		Serviciul în care se găsește
		de când posedă gradul		
1	Simțion Constantin . . .	1895, Aprilie 1	Șef al secției canalelor la comuna București.	
2	Bujoi Ilie	1896, Aprilie 20	Inspector domenal cl. I (ministerul domeniilor).	
3	Cioculescu Nicolae . . .	1896, Aprilie 20	Director al șantierului de la Turnu-Severin (R. M. S.)	
4	Alimănișteann Const. . .	1897, Maiu 1	Șef al serviciului minelor și carierelor (min. domen.)	

NB. — D-nii ingineri-ordinari cl. I, cari au fost admiși în corpul tehnic pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea din același decret.

Ingineri-ordinari clasa II

1	Gheorghiu Ioan	1882, Iulie 28		Șeful serviciului tehnic al comunei Ploesci.
2	Pascu Radu	1895, Aprilie 1		Ajutor al șef. serv. minelor și carierelor (min. domen.)
3	Hazu George	1895, Aprilie 1		Inspectorul școlilor de arte și meserii (min. domen.)
4	Ioachimescu Andrei . . .	1896, Aprilie 20		Sub-director al manuf. de tutunuri din Buc. (R.M.S.)
5	Corban Chiriac	1896, Aprilie 20		Directorul școlii de arte și mes. din Iași (min. domen.)
6	Tacu Dimitrie	1897, Maiu 1		Sub-director al fabr. de chibr. de la Filaret (R.M.S.)
7	Greceanu Grigore	1897, Maiu 1		Șef al biroului tehnic (R.M.S.)
8	Mircea Constantin R. . .	1897, Maiu 1		Ajutor al șef. serv. minelor și carierelor (min. domen.)

NB. — Domnii ingineri-ordinari cl. II, cari au fost admiși sau înaintați în corpul tehnic pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea din același decret.

Ingineri-ordinari clasa III.

1	Balotă Grigore	1891, Martie 13		Atașat la serviciul minelor și carierelor (min. domen.)
2	Brătianu Vintilă I. C. . .	1892, Maiu 1		Director general al regiei monopolurilor Statului
3	Petrescu Ión C.	1894, Ianuarie 1		Sub-direct. școal. de arte și mes. din Buc. (min. dom.)
4	Lucaciú Petre	1895, Aprilie 1		Însărcinat cu exploatarea salinei «Slănic» (R. M. S.)
5	Anastasiu Ioan Ch.	1895, Aprilie 1		Șeful serviciului apelor al comunei București.
6	Galucci Attilio	1895, Aprilie 1		Ajutor al șefului servic. apelor al comunei București.
7	Filitti Grigore Al.	1897, Aprilie 1		Atașat la serviciul minelor și carierelor (min. domen.)
8	Negulici Radu	1897, Aprilie 1		Atașat la serviciul minelor și carierelor (min. domen.)
9	Popovici George	1897, Maiu 1		Serviciul alinierilor al comunei București.
10	Argenty Constantin	1897, Maiu 1		Șeful serviciul tehnic al comunei Botoșani.

NB. — D-nii ingineri-ordinari cl. III, cari au fost admiși sau înaintați în corpul tehnic pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea din același decret.

Ingineri stagia ri

1	Ionescu Dimitrie	1892, Februar. 18		La serviciul alinierilor al comunei București.
2	Georgescu Stavăr Grigore	1892, Februar. 18		Inginer-hotarnic cl. I (ministerul domeniilor).
3	Theodorescu Traian . . .	1892, Aprilie 16		Șef al secțiunii abatorului, halelor și pieț. com. Buc.
4	Anastasescu Mihail . . .	1892, Octom. 22		Însărcinat cu lucrări de exploatare miniere (min. dom.)
5	Dimitrescu Constantin . .	1894, Iulie 10		Șeful serviciului tehnic al comunei Tulcea.
6	Budișteanu Dimitrie Al . .	1894, Noemb. 14		În serviciul comunei București.
7	Pușcariu Valeriu	1895, Aprilie 1		Atașat la serviciul minelor și carierelor (min. domen.),
8	Vasilu George	1895, Aprilie 1		Șeful serviciului tehnic al comunei Focșani.
9	Nițulescu Nicolae	1895, Aprilie 1		La serviciul Podurilor și șoselelor al com. București.
10	Benigno Giulini	1895, Aprilie 1		Șeful serviciului studiilor al comunei București.
11	Mihăileanu Dimitrie . . .	1896, Iulie 15		Șeful serviciului tehnic al comunei Bacău.
12	Theodoreanu Laurențiu . .	1896, Decem. 10		În serviciul tehnic al comunei Iași.
13	Andronescu Nicolae . . .	1897, Aprilie 9		La secția indepen. a bunurilor private la com. Bucur.

NB. — D-nii ingineri-stagia ri, cari au fost admiși în corpul tehnic pe aceeași zi, sunt așezați, în acest tablou, după numărul ce poartă decretul sau după ordinea din același decret.

CADRUL DE NEACTIVITATE

(La 1 iunie 1897)

Ingineri-inspectorii generali clasa II

No. de ordine	NUMELE ȘI PRNUMELE	DATA de când posedă acest grad	DATA lăsării în disponibilitate	Observațiuni
1	Paciurea Mihail	1890, Maiu 9	1890, Iulie 20	Actual. la antr. Hallier p. constr. port. Const.

Ingineri-șefi clasa I

1	Lupulescu Ion	1878, Maiu 30	1882, Iunie	Demisionat din funcțiune
2	Olănescu Constantin	1880, Maiu 7	1895, Oct. 4	Demisionat din funcțiune
3	Galeriu George	1895, Aprilie 1	1896, Aprilie 1	Prin suprimare din funcțiune

Ingineri-șefi clasa II

1	Vărnăv Scarlat	1890, Ianuar. 1	1892, Ianuar. 1	Demisionat din funcțiune
---	----------------	-----------------	-----------------	--------------------------

Ingineri-ordinari clasa I

1	Bolintineanu Athanase	1891, Maiu 17	1892, Febr. 15	Antreprenor de lucrări publice
---	-----------------------	---------------	----------------	--------------------------------

Ingineri-ordinari clasa II

1	Zane Nicolae	1884, Maiu 10	1884, Iunie 1	Profesor la școala de poduri și șosele.
2	Stefănescu Vasile	1887, Maiu 30	1890, Martie 5	Antreprenor de lucrări publice.
3	Zosima Dimitrie	1893, April. 15	1893, Noem. 1	Repetitor de cursuri la școala de pod și șos.
4	Pangrati Ermil Arghyre	1894, Ianuar. 1	1895, Iunie 19	Demisionat din funcțiune.
5	Uzescu Constantin D.	1894, Maiu 30	1895, Iunie 3	Demisionat din funcțiune.

Ingineri-ordinari clasa III

1	Botea Constantin	1875, Iulie 12	1876, Sept. 13	Profesor la școala de poduri și șosele.
2	Brătianu Dan	1891, Febr. 5	1891, Iunie 1	Deputat.
3	Brătianu Constantin	1892, Iulie 9	1892, Iulie 9	Director al fabricii de hârtie de la «Letea».
4	Guțu Victor	1885, Iulie 1	1895, Oct. 5	Trămis, de Academiă română, în America spre a se specializa în exploatarea petrolului
5	Vrăbiescu Nicolae	1806, Febr. 5	1897, Febr. 15	Demisionat din funcțiune.

Ingineri stagiați

1	Brătășianu Alexandru	1894, Iunie 8	1896, Oct. 11	Demisionat din funcțiune.
---	----------------------	---------------	---------------	---------------------------

MINISTERUL CULTELOR ȘI INSTRUCȚIUNEI PUBLICE

PUBLI CAȚI UNE

La licitațiunea ce a avut loc în ziua de 15 Noembrie a. c., pentru darea în întreprindere a construcțiunei unei clădiri pentru locuința directorului gimnasiului din Tg.-Jiu, neputându-se nici un concurent, se aduce prin aceasta la concurență, că se va ține o nouă licitație, în ziua de 15 Decembre a. c., condițiunile se pot vedea în *Monitorul Oficial* No. 159, din 17/20 Octombrie a. c.

Se aduce la cunoștința amatorilor, că în ziua de 12 Decembre 1897, orele 11 a. m., se va ține licitație publică orală, în localul seminarului din R.-Vâlcea, pentru vânzarea a 70 paturi de fier vechi, scoase din us.

Concurentul va depune o garanție de 10% din prețul oferit, până la aprobarea licitațiunei.

Supra-oferte nu se primesc.

Se aduce la cunoștința doritorilor, că în ziua de 15 De-

cembre a. c., orele 11 a. m., se va ține licitație publică, în pretoriul acestui Minister, din strada Diaconeselor, pentru arendarea viei, a pomilor roditori și fâneței, de pe locul Ministerului, din strada Fundătura Dreptului, No. 57 din capitală, pe timp un an.

Licitațiunea se va ține prin oferte orale, începând de la prețul de 200 lei în sus.

Concurenții vor depune o garanție provisorie de 10%; iar garanția definitivă va fi de 200 lei.

Concurentul asupra căruia se va adjudeca această arendare va usa numai de rodul viei și de al pomilor precum și de fânul de pe locul împrejmuitor, fără a avea dreptul de a deschide vre-o baracă, vre-o mustărie saă de a face arături sau săpături.

Adjudecatorul, va fi obligat să dreagă îngrădirea viei, menținând în bună stare această îngrădire, pentru a nu se cauza stricăciuni viei sau pomilor roditori.

CAILE FERATE ROMANE

PUBLI CAȚI UNE

Se dă în întreprindere înființarea mai multor noi linii de garagiuri a unei magazii pentru mărfuri a unui cheiu de încărcare și a unui podbasculă de 30 tone putere în stația Ivești.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, Serviciul P., cu adaogire pe plic: Oferta pentru sporiri în stația Ivești la licitația din 5 Februarie 1898 stil nou, Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală, Serviciul P. până în ziua de 5 Februarie 1898 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supraoferte nu se admit.

Se va depune prealabil o cautiune de 2600 lei la casa centrală a Direcției Generale la București.

Depunerea cautiunei în numerariu la licitație nu se admite. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recepisele casei centrale a Căilor Ferate Române.

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

Se dă în întreprindere înființarea mai multor noi linii de garagiuri, construcția unei clădiri de călători și construcția unei private pentru public în stația Hanu-Conaki.

Amatorii de profesiune vor adresa ofertele lor sigilate către Direcțiunea Generală a Căilor Ferate Române, serviciul P., cu adaogire pe plic: Oferta pentru sporiri în stația Hanu-Conaki, licitația din 21 Ianuarie 1898 stil nou. Ofertele se vor primi la Direcțiunea Generală serviciul P., până în ziua de 21 Ianuarie 1898 stil nou, orele 3 p. m. când se vor deschide.

Supra oferte nu se admit.

Se va dispune prealabil o cautiune de 3700 lei la casa centrală a Direcției Generale la București. Depunerea cautiunei în numerariu la licitație, nu se admit. Ofertele vor fi prin urmare însoțite de recipisele casei centrale a căilor ferate române

Pentru condiții și lămuriri a se adresa la serviciul central de întreținere al Căilor Ferate Române, calea Victoriei No. 124 în București.

